

JOHN CARTER BROWN
LIBRARY

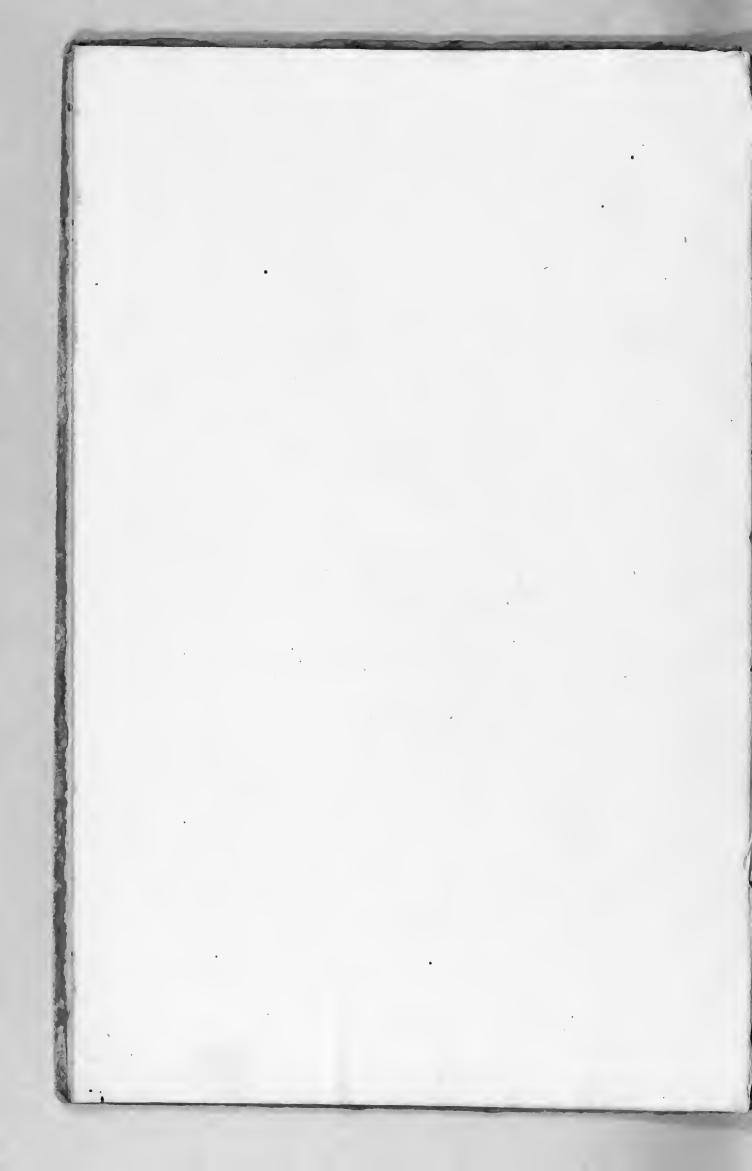
Purchased from the

Trust Fund of

Lathrop Colgate Harper

LITT. D.





CONSTRUCÇAÖ, E ANALYSE
PROPOSIÇÕES GEOMETRICAS,

EXPERIENCIAS PRACTICAS, QUE SERVEM DE FUNDAMENTO

## ARCHITECTURA NAVAL.

IMPRESSA POR ORDEM

## SUA MAGESTADE

E TRADUZIDA DO INGLEZ
POR ANTONIO PIRES DA SILVA PONTES

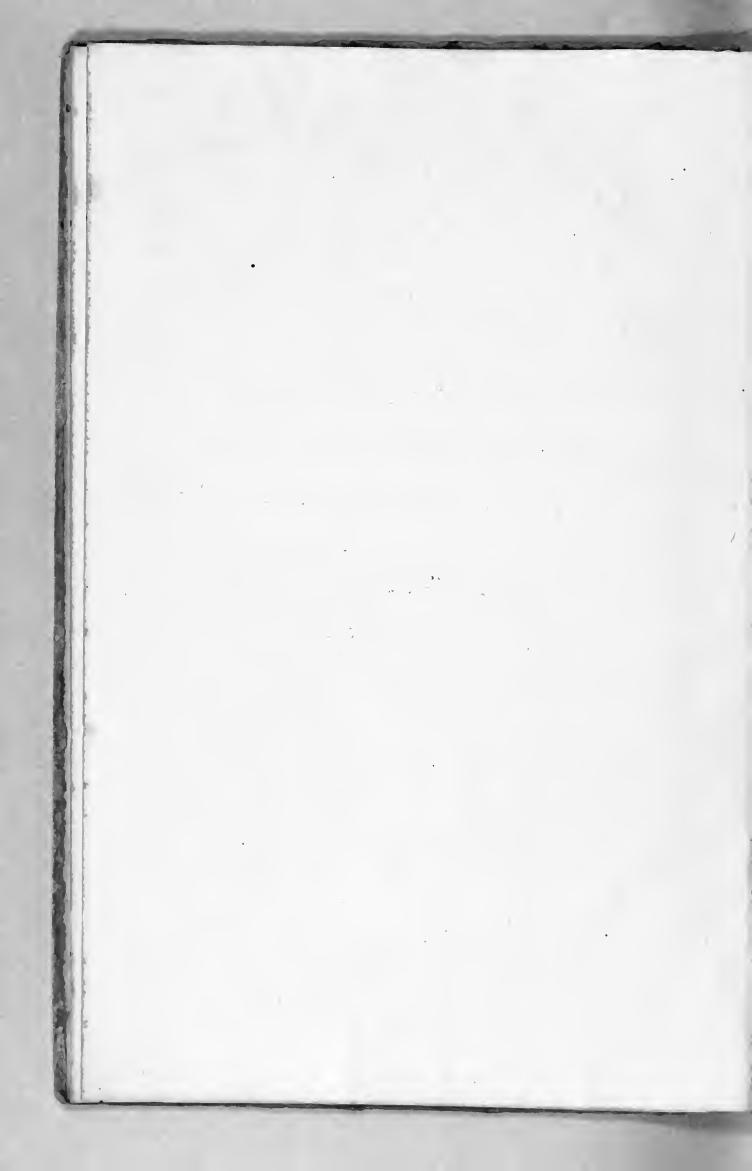
Cavalleiro Professo na Ordem de S. Bento de Aviz, Capitao de Fragata da Real Armada, e Governador da Capizania do Espirito Santo.



LISBOA,

Na Offic. Patriarcal de JOAO PROCOPIO CORREA DA SILVA.

A N N O M. DCC. XCVIII.



# MUITO ALTO, E MUITO PODEROSO S E N H O R.

Bondade Augusta de Vossa Alteza Real, permitte que cheguem, com acolhimento, aos seus Reaes Pés os mais humildes Vassa seus Reaes Pés os mais humildes Vassa se Vossa Alteza Real, assim como, as mais diminutas Producções litterarias, que tem por objecto, o adiantamento das Artes, e especialmente, as que tem immediata connexa com a Grandeza dos Reinos, e Dominios de Vossa Alteza Real, quaes sus as da Marinha, tanto de Guerra, como a Mercante.

O presente Tractado de Construcção Naval de George Atwood, traduzido do Inglez, para coadjuvar a Instrucção dos Alumnos da Nova Classe de Engenheiros Constructores, me servio de interina occupação no serviço de Vossa Alteza Real, em quanto não tenho a honra de ir exercer a Commissão do Governo da Capitania, que Vossa Alteza Real por Sua Grandeza, e Magnanimidade, soi servido consiar-me.

Aos Pés de Vossa Alteza Real, espero humildemente a Graça de beijar a Mao a Vossa Alteza Real, como

De Vossa ALTEZA REAL

Vassallo o mais obrigado, e fiel criado

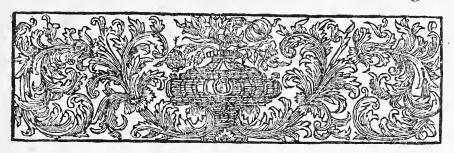
Antonio Pires da Silva Pontes Leme.

### ADVERTENCIA

#### PARA A LEITURA DA MEMORIA.

Evem encontrar-se nesta Memoria alguns termos, que he preciso definir; outros, que já estao classicos, e recebidos entre os nossos Constructores; dizemos, com elles, corpos flu-Eluantes, fallando daquelles corpos, cuja gravidade especifica, sendo menor que a do fluido, em que se collocaó, nao permitte, que se mergulhem de todo na agua, e vao a pique; deste termo nasce o de fluctuação, que tomamos pela acção de se conservar sobre a agua o corpo, que bóya; pelo mesmo principio, na Obra Classica, que existe, traduzida do Francez pelo Decano da Faculdade de Mathematica, e infigne Mestre da Universidade de Coimbra; e, pela linguagem dos Escolares da Faculdade, dizemos fluctuar por boyar; e quando se trata do equilibrio, se diz fluctuar livremente; fluctuar em estado de quietação; o que parece trazer huma contradicção; mas como se precisao distinguir movimentos differentes do corpo fluctuante, que elle espontaneamente deve ter; até que se conserve só, com o relativo das ondas, ou do fluido; he tambem necessario dar termos, para significar estes disserentes estados; assim, quando o corpo, que foi collocado no fluido, nao o foi na situação do equilibrio, elle espontaneamente se revolve em differentes sentidos, até que se aquieta com o estado do sluido; ou seja de socego, ou seja de huma agitação qualquer, que he a mesma, com que permanece o corpo sluctuante; e este ultimo estado, chamaremos ao pé da letra do Tento, fluctuar em estado de quietação; ou por abbreviar, com o mesmo Texto, fluciuar permanente; fluciuar em quietaçao; a necessidade faz, que nas Faculdades Scientificas e nas Artes, as palavras percaó a accepção natural, para tomar huma particular, e individua, aliàs o termo fluctuar, em Portuguez, he correspondidido por float no Inglez, assim como floaating, he correspondido por flutluação, e carecemos de boyação, nadação, e outros termos verbaes na nossa Lingua, e este soi o parecer de pessoas facultativas, que são versadas em huma, e outra linguagem. Talvez pelos cuidados de Sua Alteza Real, e do seu Excellentissimo Ministro da Repartição, daqui a poucos annos não seja preciso dar huma satisfação desta innovação de termos, apparecendo muitos escritos Nacionaes, que ou os adoptem, ou substituão outros mais convenientes.

CONS-



## CONSTRUCÇÃO, E ANALYSE

DE

## PROPOSIÇÕES GEOMETRICAS,

Que determina a posição tomada por Corpos Homogeneos, que fluctua livremente, e em repouso, ou estado de quietação sobre huma superficie sluida; e que tambem servem para determinar a estabilidade dos Navios, e de outros Corpos sluctuantes; lida por seu Author George Atwood, Cavalleiro, e Socio da Real Sociedade de Londres, em 18 de Fevereiro de 1796.

Para indagar as posições, que tomas os córpos de substans cia homogenea, que sluctuas livremente, e em repouso, sobre huma superficie sluida, he necessario, previamente formar huma justa idéa de todos os principios, de que dependem estas posi
sobre sobre e vem a fer.

1.º A proporçao da parte mergulhada, com todo o volume do corpo fluctuante, (\*) será sempre conhecida, sendo dada a gravida-de especifica do solido, a respeito da do sluido; porque, he huma lei sabida da Hydrostatica, que a parte mergulhada do solido, he para o volume total, na razao destas gravidades especificas.

2.º Póde fer que hum folido fe mergulhe, hum fem numero de vezes, por differentes modos, em hum fluido, e tambem que a parte mergulhada inda feja para todo o volume, na razaó dada

Sempre se entende homogeneos os córpos, quando senao diz o contrario.

das gravidades especificas, e elle nunca ficar permanente em posição alguma destas; a razao he manifesta.

3.º O corpo fluctuante he impellido para baixo, pelo seu pezo, actuando na direcçao da linha vertical, que passa pelo centro de gravidade delle; a pressa do fluido, porque o corpo lie sustantado, na direcçao da linha vertical, actua para cima, e he chamada usualmente, linha de esforço, ou de apoyo; que passa pelo centro de gravidade da parte mergulhada; e sem que estas duas linhas coincidao, de maneira que, os dous centros de gravidade se achem na mesma linha vertical; he evidente, que o solido impel·lido desta maneira, se revolverá sobre hum eixo, até achar a possição, em que o equilibrio da sluctuação seja permanente, e sique em quietação.

Destas observações segue-se que, para determinar as posições, em que hum corpo sluctuante permanecerá em quietação sobre a superficie do sluido, he preciso saber a gravidade especifica do corpo sluctuante, a sim de poder sixar á proporção da parte mere gulhada com o todo.

2.º He preciso determinar por meios Geometricos, ou Analyticos, em que posições o solido se póde pôr sobre a superficie sluida, de modo que, o centro de gravidade do corpo sluctuante, e o da parte mergulhada, se achem na mesma linha vertical; em quanto huma dada proporção do volume todo, he mergulhada, para baixo da superficie do sluido.

Sendo determinadas estas condições particulares, evidentemente se reduz o estado do Problema a huma questas bem simples; mas aquellas condições nas sas sufficientes, para que nas sique indeterminado; porque assim he; que está demonstrado, que o corpo sluctuante nas póde estar em posiças permanente, em quanto os dous centros de gravidade, de que fallamos, senas achas na mesma linha vertical; mas daqui nas se segue, que todas as vezes que, estes dous centros de gravidade coincidirem na mesma linha vertical, e solido sluctuante, haja de sicar em quietaças nesta posição (1).

Se-

<sup>(1)</sup> Quando se dá por verdadeira huma proposição, a sua inversa deve ser verdadeira, ou geralmente, ou com alguma excepção; distinguir os casos, em que

Segundo esta observação, devem-se assignar as posições, em que o solido estando mergulhado no sluido a huma profundidade, competente á gravidade especifica do sluido; e o centro de gravidade do solido, e o da parte mergulhada achando-se na mesma linha vertical; com tudo, o solido não sica em quietação, nestas posições, mas toma outras, em que vem a sluctuar constante, e permanente; para fazer isto evidente, basta huma próva muito obvia.

Supponhamos hum cylindro, cuja gravidade especifica he para à do fluido, em que elle fluctûa, como 3 para 4: e seja o eixo do cylindro, ou a sua altura para o diametro da base, como 2 a 1; se este cylindro sor mergulhado no sluido, no sentido do seu eixo vertical, será mergulhado a huma profundidade, igual a diametro e meio da base; e em quanto este eixo sor sustentado, na posição vertical, por huma sorça externa, o centro de gravidade do solido, e da parte mergulhada, coincidirao na mesma linha vertical; mas o solido não continuará a permanecer nesta posição sluctuante, logo que, o apoyo externo for removido; elle cahirá da sua posição vertical, e sicará sluctuando na posição horisontal; se o eixo do cylindro for metade, (em lugar de ser duas vezes) o diametro da base; o solido, sendo posto, como o eixo verticalmente, haverá de

mergulhar á profundidade de  $\frac{3}{8}$  de hum diametro, e permanecerá nesta posição, fluctuando em quietação.

E no caso do eixo nao se pôr exactamente coincidindo com a vertical; mas em huma direcçao, de qualquer modo inclinada a esta linha; o sólido mudará as suas posições, até que assente em permanecer com o seu eixo perpendicular ao horisonte. O cylindro posto em exame he obrigado, ou a sluctuar permanecendo, com o seu eixo na vertical, ou a voltar-se; conforme as differentes proporções entre o comprimento do eixo, e o diametro da base; aliàs hum juizo exacto dos esseitos, que produz a alteração destas proporções, nao se póde obter, senao por meios Mathematicos (o que se ha de con-

C fi-

ella he verdadeira daquelles, em que falha, requer demonstração separada. Veja-se Cousin sobre o maximo e minimo, § 17. e seg. dos seus Elementos, ou das suas Lições de Calculo differencial, e integral na I. Parte, para esta Nota do Author.

siderar nas folhas que seguem) mas para ter huma idéa geral da causa de huma differença, tao notavel nas differentes posições dos dous cylindros fluctuanctes, basta dar attenção ás alterações, que tem lugar, todas as vezes, que na linha de esforço, que faz o fluido de baixo para cima, senao acha tambem a vertical do centro de gravidade do corpo fluctuante; por pequeno que seja o angulo, que façao estas duas linhas. Porque, todas as vezes que a linha de esforço, que faz o fluido para cima, naó passa pelo centro de gravidade do corpo fluctuante, esta força deve produzir hum movimento de rotação á roda do eixo horifontal, que passa pelo centro de gravidade do folido (\*), e deve causar huma elevação nas partes do solido, que sao mais proximas á linha de esforço do fluido, com o eixo de movimento; e por consequencia mergulhar as partes, que estad em sentido contrario, ou mais remotas da proposta linha de esforço, e do dito eixo de rotação; admittindo, ou concedendo, com tudo, que o folido tem o seu centro de gravidade, e o da parte mergulhada, precisamente na mesma linha vertical, e que huma pequena inclinação se actua á roda do eixo de movimento, dependerá da posição da linha de esforço do sluido, o determinar, se, esta inclinação deve fer restituida por outra opposta, e que torne o solido á sua posição vertical, ou se ella deve ser augmentada; e nesse caso revirar-se o solido, com o movimento de rotação. Se a natureza do solido fluctuante, pela sua figura, he tal, que faça chegar-se a linha de esforço do fluido para as partes, que se mergulhárao; esta inclinação será contrapezada por outra em sentido contrario; porque a linha de esforço do fluido produz hum movimento angular, em fentido contrario á aquelle, em que o folido foi inclinado; mas se a figura do solido he tal, que a linha de esforço do fluido, se avisinha para as partes do solido, que forad elevadas, por esta inclinaçao; entao a força de pressao no sentido contrario, ou como dizemos, a linha de esforço do fluido, continuará a augmentar a inclinação; ou por outros termos fará emborcar-fe o folido, e mudar a sua posiçao; até que, se estabeleça em alguma outra, em que o equilibrio das suas partes seja permanente. Deve-se pois observar

que

<sup>(\*)</sup> Veja-se Hydrodynamica de Bossut, traduzida do Francez, n. 168. Compendio da Universidade:

que o solido se conserva fluctuante, em huma posição dada, sómente, porque, a mais pequena inclinação desta posição, géra huma força, pela qual ella he immediatamente contrabalançada; e o folido se restitue á sua posição vertical; e por conseguinte, em quanto a inclinação (por pequena que seja) he contrapezada, não póde ter lugar huma deviação, ou apartamento sensível da vertical: Nos casos de instabilidade, o solido se emborca, ou revira, inda que seja posto no sluido, com o centro de gravidade do solido, e o da parte mergulhada na mesma linha vertical; porque, a mais pequena deviação, ou inclinação desta posição produz força, pela qual se augmenta esta inclinação. E porque varias causas embaração o poder-se prevenir, que os centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada se ajustem na vertical, com huma precisao Mathematica; segue-se que a mais leve inclinação a cima referida, deve subsistir necessariamente; e sendo continuamente augmentada, pelo esforço do fluido, fe torna em hum sensivel movimento de rotaçao, pelo qual o solido se emborca, e tira da sua posição vertical.

Em hum, e outro caso; ou o solido sluctue permanente; ou se emborque voltando; se elle está posto na superficie, de maneira que, o seu centro de gravidade, e o da sua parte mergulhada, se achem em huma mesma linha vertical, o solido se diz estar em huma posição de equilibrio; e destas observações se colhe, que ha tres especies de equilibrio, em que póde estar situado o solido, quando os dous centros de gravidade, se achao na mesma linha vertical.

- 1. O equilibrio de estabilidade, em que o solido sluctua permanente em huma posição dada.
- 2. O equilibrio de instabilidade, em que nao obstante acharfe o centro de gravidade do solido, e o da sua parte mergulhada na mesma vertical, por si mesmo se volta, e emborca; faltando-lhe huma força externa.
- 3. A terceira especie de equilibrio; sendo esta, hum meio entre os dous primeiros, se chama equilibrio de indisferença, ou equilibrio insensivel; com o qual, o solido descança no sluido, com indisferença para o movimento; sem tendencia para se endireitar a si mesmo, quando he inclinado, ou inclinar-se tambem por si mes-

mo, quando está vertical. Estas disferentes especies de equilibrio melhor se percebem, recordando-se do que dissemos, do cylindro, posto na superficie do suido, com o seu eixo vertical; se o eixo be duplo do diametro da base, o solido se volta, por ser o equilibrio desta posição o de instabilidade; mas se o comprimento do eixo, em lugar de ser o duplo, he sómente a metade do diametro da base, o solido sluciúa permanente com o seu eixo vertical; daqui parece evidente, que ha de haver alguma razao intermedia, entre o eixo do cylindro, e o diametro da base, maior que 1: para 2: e menor que 2: para 1: a qual corresponderá ao caso medio, em que acaba a estabilidade, e começa a instabilidade: este he justamente o equilibrio de indisferença, ou equilibrio insensivel.

Quando hum corpo solido sluctúa permanente na superficie de hum sluido, e ha huma sorça externa, tendente a desviallo da sua posição recta, a resistencia opposta a esta inclinação, ou deviação, se chama estabilidade de sluctuação.

He huma experiencia bem vulgar, que alguns corpos fluctuantes, sao mais faceis de se inclinar, que outros, ou, como dizem dos navios, mais doces da borda; e tambem alguns, que depois de 10ffrerem a inclinação, tornão á sua situação horisontal, com força, e celeridade maior que outros; huma differença particularmente observada em navios, que vao em conserva; alguns dos quaes com o mesmo pano, e mesmo vento, se desviao mais da perpendicular, que outros, com maior, ou menor inclinação, causada por igual impulso. Mas como a propriedade de oppor resistencia ao dar a borda, nos navios; (inda quando nao he excessiva esta qualidade) se julgou de consequencia importante, na construcção naval; alguns, dos mais illustres Geometras, se applicárao a achar regras para a estabilidade dos navios, dado o seu pezo, e dimensões, sómente; independente das experiencias. Deve-se tambem saber que, os theoremas dados fobre este assumpto, nas Obras de Mrs. Bouguer (1) Euler (2), e Frederico Chapman (3), e outros Authores, pa-

(1) Rouguer Liv. I. Secq. III. Cap. IV.

<sup>(2)</sup> Euler Theorie complette de la Construction & Maneuvre des Vaisseaux Chap. IV. V.

<sup>(3)</sup> Traité de la Construction des Vaisseaux por Fred. Chapman.

te;

ra determinar a estabilidade dos navios, sao fundados na hypothese, de que as inclinações destas posições permanentes, e estaveis, sao infinitamente pequenas, ou quantidades desvanecentes; ou no fentido prático muito pequenas; mas como se sabe que os navios inclinad debaixo dos angulos de 10.º, 20.º, ou tambem 30.º; nasce naturalmente huma dúvida, de como pódem ter lugar as regras dadas debaixo da condição, de que os angulos de inclinação, fe reputao quantidades desvanecentes (\*), quando se vê que as inclinações sao tao grandes? Para pôr esta materia em toda a sua luz, ponhamos hum exemplo. Supponhamos dous navios, que sejao do mesmo pezo, e dimensões, excepto que os lados de hum destes vasos, tenhao maior chao de caverna, que os do outro, começando estes desde a linha d'agua para baixo. Conforme os Theoremas de Bouguer, e outros Authores, a Estabilidade deve ser a mesma em ambos os navios; o que de facto he verdade, suppondo que as suas inclinações com a perpendicular, são muito pequenas; mas quando o navio adorna com hum angulo de 15.º, ou 20.º, as estabilidades dos dous navios devem ser muito differentes. Do mesmo modo, suppondo, que a estabilidade do navio A, he maior que a do navio B, quando os angulos de inclinação forem muito pequenos; póde fucceder em casos, faceis de imaginar, que o navio B, venha a ter maior estabilidade que o navio  ${\mathcal A}$ , quando ambos os navios se inclinarem debaixo de hum angulo confideravel.

Concedendo pois, que a Theoria da Statica, se póde applicar com algum proveito á prática da Architectura Naval, parece necesfario, que as regras para determinar a estabilidade dos vasos, se deveras extender aos casos, em que os angulos de inclinaças se considerem de huma grandeza comparavel, á que se observa na prática da navegaças.

Quando hum folido he collocado na superficie de hum sluido; mais leve, a huma profundidade, correspondente ás suas gravidades relativas, elle nao pode mudar a sua posição pela acção do seu pezo, e do esforço vertical do sluido, senao rotando sobre algum eixo horisontal, que passe pelo centro de gravidade do corpo sluctuan-

<sup>(1)</sup> Veja-se Carnot, Reslexões sobre a Methaphysica do calculo infinitisimal & staduzido do Francez por Ordem de Sua Alteza Real, pag. 31. § 41.42.

te; em huma direcçao, parallela ao Horisonte. Varios eixos pódem passar pelo centro de gravidade dos córpos fluctuantes, no sentido horisontal. Mas porque o movimento do solido, a respeito de hum eixo sómente, póde ser assumpto da mesma questao, (salvo nos cafos extremos, que senao considerao neste lugar) e a figura do corpo fluctuante, e o particular objecto da indagação, assim o requeirao. Convem determinar a qual destes eixos se refere o movimento do folido, quando elle muda a sua posição: Supponhamos hum parallelepipedo de madeira, com os seus angulos em esquadria (\*), a gravidade especifica, do qual seja para a da agua como 1: a 2: e que se haja de collocar, com huma das suas faces planas, parallelas ao horisonte sobre a superficie d'agua; (considerando-se muito maior o comprimento que a largura delle) nao terá lugar o movimento de rotação a respeito do eixo transversal (\*\*), pelo qual as extremidades do taco, ou foliva de madeira fe levantem, ou mergulhem no fluido; mas o dito folido, deixado a si nesta experiencia, se voltará espontaneamente á roda do eixo mais comprido, mudando as fuas posições, até que descance com hum angulo para cima, digo huma aresta, ou quina para cima.

Do mesmo modo, se este solido se puzer horisontalmente, e no sluido com huma aresta para o alto; elle nao mudará espontaneamente a sua posição; mas se hum dos extremos do taco de madeira se sorçar a erguer-se, e a outra ponta, ou extremo se mergulhar inclinando o eixo maior para baixo do horisonte, logo que a força externa o deixar livre, o taco se começará a revolver no sentido transversal do eixo horisontal, que passa pelo centro de gravidade, e perpendicular ao eixo maior; até que descance em tal posição, que sique horisontal o dito eixo maior. Estas são as experiencias, em que a sigura do corpo, e a particular natureza do caso determinas o eixo, ao redor do qual, o solido se revolve, em quanto elle muda a sua situação na superficie do sluido; este eixo he chamado, por causa de o distinguir, eixo de movimento.

Tendo-se determinado o eixo de movimento, ao redor do qual

0

<sup>(\*)</sup> Entende-se hum parallelepipedo rectangulo.

<sup>(\*\*)</sup> Entende-se o eixo menor por transversal, á roda do qual nas haverá movimento de rotação, mas apenas oscillação.

o folido se revolve, em quanto muda de situação; e sendo conhecida a gravidade especifica; parece pelas observações antecedentes, que se virão a achar as posições da fluctuação permanente; 1.º por ter achado algumas posições do equilibrio, por onde o folido se concebe passar, durante as suas oscillações á roda do eixo de movimento; 2.º por determinar, em quaes destas posições o equilibrio he permanente; e em quaes destas elle he momentaneo, e instavel.

Continuando a indagar os principios, que são o objecto da presente questas, será conveniente, no primeiro caso, suppor o corpo fluctuante, hum solido homogeneo de figura regular symetrica; e uniforme nas suas dimensões, a respeito do eixo de movimento, que passa por meio delle. Se imaginarmos, que hum tal solido he cortado por planos verticaes, na direcças perpendicular ao eixo de movimento, as secções destes planos com o solido, seras áreas precisamente iguaes, e semelhantes.

Seja na Fig. I. o plano EDHF, que represente a secça vertical de hum tal solido, que passe pelo centro de gravidade G, na direcça o perpendicular ao eixo de movimento: o solido sluctue sobre a superficie do sluido IABL; por tanto ADHB representa a parte mergulhada para baixo da superficie do sluido; O he o centro de gravidade da parte mergulhada, e a linha GOC se considere perpendicular á linha horisontal AB. Nós podemos agora suppor, que este solido se inclina á roda do eixo de movimento, desviando-se da sua primeira posição, pelo angulo KGS (1) (Fig. II.), de maneira

que .

<sup>(1) »</sup> Quando esta inclinação tem lugar, o centro de gravidade G, pelo qual passa o eixo de movimento, não he de necessidade sixo; mas evidentemente deve mudar em muitos casos; porque o volume total mergulhado antes da inclinação, he sempre igual áquelle, que he mergulhado depois da inclinação; e por este motivo deve succeder huma semelbante mudança do centro de gravidade: o movimento porém do eixo, e do ponto G, he totalmente independente do raciocinio que fazemos, tanto nesta, como nas seguintes investigações, e construções; o objecto das quaes, he determinar o movimento angular á roda do dito eixo, e outras consequencias differentes, sem connexas com o movimento mesmo do eixo. Preferimos metter aqui esta nota ao concertar huma construçção, para exprimir a alteração que póde haver na posição do eixo, a qual teria só o effeito de embaraçar a construçção com linhas, sem proveito para o essencial das idéas. »

que a linha KC, que antes era vertical, agora se transfira á posição SL, que he inclinada á linha vertical KC, com o angulo KGS: e do mesmo modo a linha AB, que antes era horisontal, se transfira a coincidir com a linha IN; inclinando-se pelo angulo NXP, que he igual a KGS: e conseguintemente. O espaço todo ADHB se transferio, de maneira, que veio a coincidir com o espaço IRMN; e o volume mergulhado , heWRMNP; fe na linha  $\mathcal{S}L$  , fe toma GEigual a GO, he evidente que em consequencia da inclinação, o ponto O, que he o centro de gravidade do espaço ADHB, será transferido ao ponto  $\it E$  , o qual he o centro de gravidade de igual espaço IRMN, e o esforço do fluido haverá de actuar fobre o folido, na direcçao de huma linha vertical, que passe pelo ponto E, se o espaço IRMN for o volume mergulhado; mas em consequencia da inclinação do folido pelo angulo  $KG\mathcal{S}$  , o volume NXP , que antes estava a cima da superficie do fluido, agora será mergulhado para baixo della; e o volume IWX, que antes estava por baixo da superficie, será elevado para cima delle. He evidente que em ambos estes casos, ou seja pela addição do volume NXP, ou pela subtracção do volume  $\mathit{IWX}$ , o centro de gravidade E do espaço  $\mathit{IRMN}$ será transferido para a banda das partes do folido mais mergulhadas dentro do fluido, em consequencia da inclinação.

Supponhamos o centro de gravidade do volume mergulhado WMRP, estar situado no ponto  $\mathcal{Q}$ : por  $\mathcal{Q}$  passe  $\mathcal{QS}$  parallela  $\mathbf{a}$ GO; pelo ponto E tire-se EY, perpendicular a SO, e pelo ponto G , tire-se zGZ perpendicular a SQ . Entaő , porque o ponto Qhe o centro de gravidade da parte mergulhada; o esforço do fluido deve actuar-se na direcção da linha vertical QS, com huma força igual ao pezo do corpo; e pelos principios de mechanica, deve produzir o effeito, de fazer girar o corpo ao redor do seu eixo, do mesmo modo que, se fosse applicada immediatamente no ponto Z, actuando na direcção QS. Donde se colhe, que o effeito do esforço do fluido, obrando na linha vertical, que passa pelo centro de gravidade  $\mathcal Q$ , nao depende da abfoluta pofição deste ponto, mas da distancia perpendicular GZ, entre as duas linhas verticaes GO, e SQ, somente; havendo de indagar, por construcção geometrica, algumas das posições, que os corpos tomao sobre a superficie de hum fluido, e a sua estabilidade de fluctuação, não será necessário dede da parte mergulhada; fendo fufficientes para obter todos os refultados, que fe requerem, a distancia perpendicular GZ, entre as duas linhas verticaes, que passaó pelos centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada.

A parte mergulhada, antes da inclinação do folido se effeituar he ADHB; e quando o solido se inclina pelo angulo KGS, a parte mergulhada he WRMP, que he o volume IRMN, diminuido pelo espaço IWR, e augmentado pelo espaço NXP. Mas porque o volume mergulhado dentro do fluido, deve ser da mesma grandeza, sempre; porque o pezo do solido nao se altera pela inclinaçao; segue-se que, quando de huma parte do solido se augmenta a quantidade mergulhada para baixo da superficie do fluido; da outra se levanta igual parte para cima da mesma superficie; por conseguinte feja qual for a posição do ponto de intersecção X, o volume IXW, deve fer igual ao volume PXN. Supponhamos, que a he o centro de gravidade do espaço IXW, e que d seja o centro de gravidade do espaço NXP, entad a parte mergulhada WRMP, he igual ao espaço IWX, considerando-o, como todo concentrado no ponto a, e augmentado de outro espaço igual NXP, concentrado no ponto d. Conseguintemente o centro de gravidade Q do espaço WRMP virá a estar à huma semelhante distancia do ponto E, centro de gravidade do espaço IRMN, que corresponde á alteração motivada da subtracção do volume IWX, concentrado em a, do outro concentrado em d.

Estes são os dados, pelos quaes se ha de determinar a distancia GZ, das duas linhas verticaes KO, SQ, que passão pelos centros de gravidade G, e O, na maneira seguinte; pelos centros de gravidade G, e O, na maneira seguinte; pelos centros de gravidade G, e G, tirai a linha indefinida G, parallela a G, pelo ponto G, tirai a linha indefinida G, parallela a G, e nesta linha G, tomai huma parte G, tal, que G seguinte para a linha G, assim como o volume G, ou o seu igual G, he para todo o volume mergulhado G, ou G sentro de gravidade G, parallela a linha vertical G. O centro de gravidade G da parte mergulhada, se achará em algum ponto da linha G, e porque G, he para G, como o seno do angulo dado de inclinação, he para o rayo a li-

nha GO = EG devendo suppor-se dada; a linha ER, será conhecida, e tirando-a de ET, que se achou primeiro, o resto RT, ou GZ será a distancia perpendicular entre as duas linhas verticaes, que he o que se queria determinar pela construcção Geometrica.

A demonstração desta construcção, se funda em hum principio elementar de Mechanica, que vem a ser. O centro de gravidade de bum systema de corpos, (considerados elles como pontos pezados, ou centros de gravidade) sendo dado de posição; se hum dos corpos se mover do seu lugar, em qualquer direcçao dada, o movimento correspondente do centro de gravidade commum, será para o movimento do dito corpo, (contado na mesma direcção) assim como o pezo do corpo, que se moveo, he para o pezo do systema todo.... Appliquemos a proposição. O volume IRMN (Fig. II.) deve-se confiderar como hum systema de córpos, cujo centro commum de gravidade he E. Hum dos córpos, que compoem este systema, v.g. o volume TWX, concentrado no ponto a se transfere em consequencia da inclinação do folido, pelo angulo SGK, do ponto a para o ponto d, no qual o volume igual NXP, está concentrado; este terá o esfeito de dar movimento ao centro commum de gravidade do systema E. Mas he preciso achar o quanto mudou a pofiçao do centro commum de gravidade do systema, na direcção EY, parallela a AB; que he a direcçaő fupposta ser dada na proposiçaő. O movimento do centro de gravidade a, de a para d, supposto na direcçao horifontal, he bc: Logo, (segundo a proposição de Mechanica), assim como o volume WRMP, ou ADHB, he para o volume IWX, ou NXP; affim he a linha bc para ET, movimento correspondente do centro de gravidade E, contado na direcçao horisontal; conseguintemente se huma linha FTS se tira pelo ponto T, parallela á linha vertical GO, o centro de gravidade da parte mergulhada Q, deve estar situado em algum ponto da linha FTS: tirando de ET a linha ER, (que he o feno do angulo dado de inclinação EGO, quando EO he o rayo) o resto será a linha RT, ou GZ, que vem a fer a distancia entre as linhas verticaes GO , SZT , que passaó pelos centros de gravidade G , e Qcomo pela construcçaó se determinou:

Seja o volume todo da parte mergulhada representado por V;

feja NXP aquelle espaço, ou volume, que se mergulha, só por esfeito da inclinação, representado por A; seja GO = d, e o seno da inclinação KGS = s; (contando o rayo como I) de mais seja bc = b, logo pela proposição fundamental temos b:ET::V:A, donde se acha  $ET = \frac{b \times A}{V}$ ; e porque temos ER:EG, ou seu igual :GO::S:I, teremos ER = ds;

donde 
$$RT = ET - ER = \frac{bA}{V} - ds = GZ$$
;

Este resultado suppoem, que a figura do solido sluctuante, he symetrica, e unisorme a respeito do eixo de movimento; se o solido for de huma figura irregular, a construçção, e demonstração será precisamente a mesma, que no caso precedente; tendo attenção pelas condições particulares. O volume, ou espaço mergulhado, em consequencia da inclinação, não será já representado pela área NXP, mas pela conveniente á sua particular solidez, e dimensões do proprio volume; e demais os centros de gravidade dos volumes PXN, IXW, não corresponderão agora com os centros de gravidade das áreas PXN, IXW; mas se devem achar pelas regras sabidas; ou pelos methodos de aproximação, pelos quaes a posição do centro de gravidade (\*), he determinado nos corpos solidos.

O angulo de inclinação KGS he dado pela supposição, e o solido constando dos volumes iguaes, denotados por IXW, NXP, com a distancia bc dos centros de gravidade a, e d, contados na direcção da linha horisontal AB, tendo sido também determinados, saça-se o volume NXP = A; e bc = b; as outras quantidades, conservando a sua significação como antes; a distancia perpendicular  $GZ = \frac{bA}{V} - ds$ , será conhecida. Deve-se observar que esta proposição, em geral, he applicavel, tanto aos solidos heterogeneos, como aos homogeneos.

Por esta proposição se determina a estabilidade dos navios, e

<sup>(\*)</sup> Vejaő-se os Artigos, ou Numeros de 137, até 151 do Compendio do Abebade Maria, e o methodo célebre de Clairaut, que nas deixas nada a dessejar.

de outros corpos fluctuantes, sobre a superficie de hum sluido, e com qualquer angulo de inclinação, sobre a posição dada do equilibrio. Para ter a medida da estabilidade, ella he precisamente huma sorça igual á pressão do sluido; que he igual ao pezo do vaso (\*) applicado perpendicularmente á distancia GZ do eixo de movimento: para inclinar o solido á roda deste eixo.

Da mesma proposição, se devem deduzir as differentes posições, que tomas os corpos, fluctuando livremente sobre a superficie de hum fluido; em alguns casos por construcção Geometrica; em outros pela Analyse; aliàs he facil de observar, que para determinar as differentes posições, em que o corpo fluctuará permamente, sobre a superficie fluida, se deve saber de antes a razas das gravidades especificas, a sim de sixar á proporção da parte mergulhada com o todo; em segundo lugar todas as posições, em que o solido sica em quietação, sobre a superficie do sluido, tendo o centro de gravidade do solido, e da parte mergulhada na mesma linha vertical, se devem tambem determinar (\*\*). A expressa geral para a linha RT (Fig. II.), ou GZ, he  $GZ = \frac{bA}{V}$  — ds; e sa-

zendo a quantidade  $\frac{bA}{V}$  — ds = 0, teremos huma equação, da qual fe póde tirar hum, ou mais valores de s = ao feno do angulo, porque o folido fe inclinou da posição do equilibrio, quando a linha GZ = 0; o que succede quando os dous centros de gravidade G e Q, são segunda vez situados na mesma vertical; ou por outros termos, quando o folido se acha outra vez em huma posição de equilibrio.

Por este modo de proceder, todas as posições de equilibrio se pódem determinar; e sómente resta o conhecer, em qual destas posições o equilibrio he permanente; e em qual dellas he momentaneo, e instavel.

Esta circumstancia dependerá das especies de equilibrio, em

<sup>(\*)</sup> O pezo do vaso, comprehende o pezo do navio, e da carga, e lastro.

<sup>- (\*\*)</sup> He necessario ter sempre em vista o objecto do Author, que he determinar as tranzições, que saz o corpo sluctuante de hum estado de equilibrio para cutro.

que o folido he originariamente collocado, antes da inclinação; que por causa de maior clareza, em quanto se notao os principios da estabilidade, se devem suppor conhecidos; quando aliàs as regras para discutir este ponto, nao tem inda sido consideradas; mas fe hao de demostrar nas paginas, que seguem inmediatamente. Tomando pois como conhecidas as especies de equilibrio, em que o folido foi collocado originariamente na superficie do fluido, he preciso, que este equilibrio se supponha permanente, ou equilibrio de estabilidade; e convem que o solido se conceba inclinado á roda do eixo do movimento, debaixo de hum angulo dado A, até que elle seja, segunda vez, situado em huma posição de equilibrio; no qual caso tornaráo a estar na mesma linha vertical o centro de gravidade do corpo, e o da parte mergulhada. Porque durante esta inclinação, o esforço vertical do fluido obra com huma: acçao proporcional á linha RT, ou GZ, (Fig. II.) para diminuir a distancia angular da posi; ao original do equilibrio; segue-se, que a mesma força deve actuar no folido de modo, que augmente a inclinação, ou distancia angular da segunda posição de equilibrio, em que o solido se estabeleceo permanente, depois que se inclinou por hum angulo inteiro A, ou huma parte do dito angulo, desviando-o da sua originaria situação; das quaes observações segue-se que, a segunda posição do equilibrio foi a de instabilidade (\*), e discorrendo do mesmo modo, se demonstra que se a originaria, ou primitiva posição de equilibrio foi o de instabilidade, logo que o solido, revolvendo se ao redor do feu eixo horizontal, fe collocar em huma fegunda posiçaõ de equilibrio, e houver de permanecer nella; este, he o de estabilidade, nesta segunda posição. E em geral, quando o solido sluctuante se volta á roda do seu eixo horisontal, e passa por differentes posições de equilibrio, as de estabilidade, e instabilidade sao alterna- $\cdot \mathbf{F}$ 

<sup>(\*)</sup> Colhe-se das observações, (pag. 4, e 6) que quando o solido sluctua em pofiças de permanente equilibrio, e he desviado desta posição por hum pequeno angulo a acças do esforço do sluido, obriga o solido a revolver-se ao redor do seu eixo, em huma direcças contraria á inclinaças; e se o equilibrio he o instavel, a metina sorça da pressa vertical do sluido, augmenta a inclinaças; este ultimo caso, corresponde ao de equilibrio, obtido depois que o solido voltou pela quantidade do angulo A todo inteiro.

das; nao seguindo immediatamente qualquer das especies de equilibrio, outra da sua mesma especie.

A fim porém de achar a posição, que o solido deve tomar, depois que foi desviado de huma situação de equilibrio instavel, he sómente preciso conhecer o angulo de inclinação, pelo qual o solido se ha de voltar sobre o seu eixo horizontal, affastando-se da situação dada; de maneira que, a distancia GZ (Fig. II.) entre as duas linhas verticaes, que passaó pelo centro de gravidade do solido, e o centro de gravidade da parte mergulhada, feja huma quantidade · des vanecente, ou igual a nada. He necessario em ultimo lugar determinar; se a posição originaria, dada, de equilibrio, he a da estabilidade, ou instabilidade. Este ponto se deve avaliar, recorrendo ao valor geral, que se achou para exprimir a distancia entre as duas linhas verticaes GO, ST, (Fig. II.); ou  $GZ = \frac{Ab}{V}$  — ds. Tome-se na linha ER hum ponto t, e por t tire-se qtz, parallela a GO. Em quanto o comprimento de  $\frac{bA}{V} = ET$  he maior que ds = ER , o ponto Z , e a linha de esforço  $\mathcal{Q}Z$ , cahíraó entre o eixo, e as partes do folido, que saó mergulhadas, por effeito da inclinação; em consequencia do que haverá o equilibrio da estabilidade; e toda a vez que  $\frac{bA}{V} = ET$ , he maior que ds = ER , o ponto q , e a linha de esforço qz cahirao no lado opposto do eixo, causando entao, hum equilibrio de instabilidade (\*). A equação de que a cima fallamos  $GZ = \frac{bA}{V}$  — ds, fendo applicada aos casos particulares, haverá sempre de determinar qual dos dous equilibrios tem lugar; se o permanente, ou se unicamente o momentaneo, e instavel. Tendo attenção a tomar como quantidade desvanecente o valor de s , ou o seno de inclinação da posição dada, de equilibrio; porque o solido, huma de duas, ou deve continuar na fluctuação permanente, ou se deve voltar, segundo as circunstancias, que lhe assistem, quando elle he desviado da sua primeira posição de equilibrio

<sup>(&#</sup>x27;) Pag. 6.

brio, por effeito do mais pequeno angulo. A applicação da condição ennunciada, deve fazer que a expressa geral tome a fórma propria para o caso particular, que em ultimo lugar se deve attender.

E usando ainda da (Fig. II.), ADHB represente a Secção vertical de hum corpo fluctuante, a qual passe na direcção perpendicular ao eixo de movimento; supponhamos outra Secção, parallela a esta, e muito proxima della; estes dous planos comprehenderáo huma pequena porção de solido entre si; e porque, conforme as condições do caso, a inclinação KGS, ou NXB he quantidade desvanecente, o seno deste angulo (que soi designado pela letra s) deverá tambem tornar-se quantidade desvanecente; e porque o espaço, ou volume, mergulhado, em consequencia da inclinação, que he NXP, he igual ao volume elevado sobre a superficie IXW, e os angulos NXP, IXW são verticaes; o ponto de intersecção das linhas IN, e AB, que he o ponto X, divide em duas partes iguaes a linha AB, e os pontos P, B, e N coincidírão. Por este calculo a área desvanecente NXP será

 $\frac{\overline{XB} \times s}{2} = \frac{\overline{AB} \times s}{8}$ ; e se introduzimos z para representar huma li-

nha, que passe pelo meio do solido, de livel com a superficie do fluido, e parallela ao seu eixo horisontal maior, à porçao desvanecente do solido interceptado, pelos dous planos adjacentes, será

 $\frac{\overline{AB} \times s}{8} \times \dot{z}$ : a distancia perpendicular do centro de gravidade des-

te folido desvanecente ao ponto, X he  $\frac{1}{3}$  AB; mas se no pre-

fente caso se procura assignar, a que distancia da linha horizontal, que passe pelo ponto X, se acha o centro de gravidade do volume inteiro, mergulhado por esseito da inclinação? e que he o centro commum de gravidade de todos os solidos desvanecentes  $\frac{2}{4D}$ 

 $\frac{AB}{8} \times sz$ , e correspondentes ao comprimento total z. Esta dis-

tancia se deve obter pelas regras sabidas da Mechanica, que he » multiplicando os elementos desvanecentes deste solido, con-

, siderados como concentrados no centro de gravidade delles, pe-» la distancia deste centro á linha dada, e dividindo a somma dos » productos pela somma das massas; » o resultado será a distancia do centro commum de gravidade, á linha horizontal, que pafsa pelo ponto X, parallela ao eixo; e porque o solido desvanecente que pertence ao differencial, ou fluxaó z he  $\frac{\overline{AB} \times s \times z}{s}$ , distancia do seu centro de gravidade ao ponto  $X = \frac{2XB}{2}$ , ou  $\frac{AB}{2}$ , o producto da multiplicação do folido, pela distancia do seu centro de gravidade á linha horifontal, dada, que passa pelo ponto Xferá fluente de  $\frac{\overline{AB} \times s \times \dot{z}}{24}$ , e a fomma de todos estes productos correspondente ao comprimento total da linha z será fluente de  $\frac{\overline{AB} \times s \times z}{24}$ .; (\*) e assim como a distancia do centro commum de gravidade do volume mergulhado á linha horifontal, que passa pelo ponto X, he fluente de  $\frac{\overline{AB} \times s \times \dot{z}}{2AA}$ ; do mesmo modo a distancia do centro commum de gravidade do volume elevado fobre a superficie, pela inclinaçao do plano dado, se mostra ser fluente de AB

<sup>(\*)</sup> Na Escola Ingleza, ou Newtoniana se dá o nome de fluxas, ao que na do Continente, ou de Leibnitz se chama differencial, e se chama calculo das sluxuses, o que estes chamas calculo differencial; da mesma sórte os Inglezes chamas fluente, a quantidade, que os outros chamas integral, e o que aquelles chamas calculo das fluentes, estes chamas calculo integral; assim varias tambem na caracteristica, porque Newton, para mostrar que a variavel admitte aquelles augmentos, ou diminuições, escreve-lhe hum ponto em cima, do modo seguinte (x), e para notar segunda differença dous pontos, para terceira tres poutos, v.g. x, x, x, x, e para dizerem integral em lugar do x, ou x, de que usas os do continente, para significar somma, elles escrevem Fluent; no sundo nas tem differença os resultados, inda que na Methaphysica do calculo tenhas sido célebres os litigios, e por isso guardaremos as mesmas expressões do original, satisfazendo com esta Nota.

 $\frac{\overrightarrow{AB} \times s \times z}{2 + A}$ ; e conseguintemente a distancia entre os dous centros de gravidade contada na linha horizontal, ou bc (Fig. II.) = fluente de  $\overline{AB} \times s \times z$ : este valor sendo substituido por b na equação acima  $GZ = \frac{bA}{V} - ds$ , obteremos o refultado feguinte,  $GZ = \frac{\text{fluente } \overrightarrow{AB} \times s \times \dot{z}}{12 V} - ds$ , que he huma expressas para determinar, em geral, se o solido, quando he collocado sobre o fluido, em huma posição conhecida, fluctuará em permanencia, ou se voltará, fazendo o seno do angulo de inclinação, ou s= a huma quantidade desvanecente; porque, quando  $\frac{\text{fluente de } \overline{AB} \times s \times z}{1.2 V}$ he maior que ds, e a linha de esforço, que passa pelo ponto z estiver da parte opposta do eixo; e conforme á determinação precedente (pag. 4.); o solido neste caso se voltará.

Pois que quando a fluente de  $\frac{\overrightarrow{AB} \times \cancel{z}}{12 V}$  (Fig. II.), he maior que ds, o solido fluctúa permanente; e quando ds he maior que fluente de  $\overline{AB}$  s  $\dot{z}$ , entag o equilibrio he o de instabilidade; segue-se que quando  $\frac{\text{fluente de } \overline{AB} \text{ } s \hat{z}}{12 \text{ } V} = ds$ , [pela resolução da equação  $\frac{\text{fluente de } \overline{AB}^{\prime}}{12V} = d$ ,] se obterão, hum ou mais limites, ( dependentes das dimensões, e da gravidade especifica do solido) (\*) para por meio delles, separar os casos, em que o solido sluctúa

com estabilidade, dos outros em que o equilibrio he momentaneo,

<sup>(°)</sup> Depende das dimensões o número das raizes. Veja-se Bezous Theorie des Equations.

e instavel. Os limites assim achados, evidentemente correspondem ás especies do equilibrio, que se denominou insensivel, ou equilibrio

de indifferença.

Quando o corpo fluctuante he de figura, e dimensões uniformes, e symetricas a respeito do eixo de movimento, a expressão achada para determinar a estabilidade, ou instabilidade de sluctuação, não involverá quantidades algumas fluxionaes; porque neste caso todas as secções verticaes, que passão pelo solido em direcção perpendicular ao eixo, são iguaes, e conseguintemente, as porções destas secções mergulhadas no sluido são iguaes; se quizermos denotar por D, o solido contheudo, ou mergulhado, correspondente ao comprimento da linha z, será designado pelo producto Dz; e

porque na expressa  $GZ = \frac{\text{fluente de } \overline{AB} \times s \times z}{1 \text{ 2 } V} - ds$  temos fubstituido V = Dz, e tambem (porque AB he huma constante, por supposição;)  $\frac{\text{fluente } \overline{AB} \text{ s } \dot{z}}{1 \text{ 2 } Dz} = \frac{\overline{AB} \text{ s } z}{1 \text{ 2 } Dz} = \frac{\overline{AB} \times s}{1 \text{ 2 } D}$ ; finalmente, no caso presente teremos  $GZ = \frac{AB \times s}{1 \text{ 2 } D} - ds$ .

Nas folhas seguintes occorrerao casos, em que cada huma das expressões a cima, terá uso, nao só para determinar as leis do equi-librio ou permanente, ou instavel, se nao tambem para desenvolver outras propriedades, relativas a este assumpto.

Seja EFCD (Fig. III.) que represente a secças vertical de hum solido oblongo, ou parallelepipedo, posto na superficie do sluido IABK, com huma das superficies planas (\*) para cima, ou com a linha CE, ou FD vertical; este solido he movel ao redor do seu eixo horisontal, que passa pelo centro de gravidade G, perpendicularmente ao plano do eixo maior, por onde passa a secças ECDF.

He preciso por exemplo saber os limites, que separas os casos, em que o solido sluctuará permanente, daquelles em que elle

d =

<sup>(1)</sup> Suppondo parallelepipedo rectangulo, diremos plano opposto a base para elma, por ser o solido sixado por seis planos, dous dos quaes sao rectangulos de menor dimensas em comprimento.

fe emborcará; fabida a gravidade especifica do solido, e as suas dimensões; tire-se pelo centro de gravidade G a linha SGL parallela a CE, ou DF; seja a altura do solido CE = c; a da base da secçaő CD = a; além disto tenhamos, que a gravidade especifica do solido seja para a do fluido, em que elle fluctûa, na razaó de n para 1; fegue-se, que SN = nc, e conseguintemente  $GO = \frac{c}{2} - \frac{nc}{2}$ ; a área mergulhada ABCD = acn. Pelo que para determinar a distancia perpendicular entre as duas verticaes, que passaó pelos centros de gravidade do folido, e o da parte mergulliada, quando elle. he inclinado debaixo de hum muito pequeno angulo, cujo feno = s sendo o rayo = 1, tornando nós á expressa gerál, (\*) GZ= $\frac{\overline{AB} \times s}{1 \cdot 2 \cdot D}$  — ds, obteremos os valores seguintes, AB = aD = acn,  $d = \frac{c - nc}{2}$ , e daqui GZ = a's  $\frac{s \times \overline{c - nc}}{2}$ ; e fazendo GZ = 0; obteremos huma equação, que exprima a relação das dimensões do solido, e da sua gravidade especifica, quando o equilibrio se torna infensivel; que he, quando os centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada prezistem na mesma linha vertical; (seja qual for o valor de s, ou do seno de inclinação da posição vertical,) com tanto, que seja sempre muito pequeno; fazendo entad  $\frac{a^{3}s}{12 \, acn} = \frac{s \times \overline{c} - cn}{2}$ , teremos  $6 \, c^{2}n^{2} - 6 \, c^{2}n = -a^{2}$ , e  $n^2 - n = -\frac{a^2s}{6c^2}$ , o qual dá  $n = \frac{1}{2} + \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{a^2}{6c^2}}$ , ou  $n=\frac{1}{2}-\sqrt{\frac{1}{A}-\frac{a^2}{6c^2}}$ , dos quaes fe tirao as feguintes illações; que vem a ser; em todos os casos, que  $\frac{a^2}{6c^2}$  he menor que  $\frac{1}{4}$ ?

o que succede, todas as vezes que a altura do solido tem para a da

<sup>(\*)</sup> Quando o angulo KGS (na Fig. II.) he desvanecente, a linha GZ desvanece: e quando he o caso representado na Fig. III., o ponto Z coincide com o ponto G.

fua base, isto he c:a maior razao que  $\sqrt{2}$  para  $\sqrt{3}$ , devemse assignar dous valores á gravidade especifica do solido, cada hum dos quaes o fará fluctuar no equilibrio insensivel; assim, supponhamos que a razao de c para a he a de igualdade; para determinar os dous valores das gravidades especificas entre os dous limites mencionados referindo-se á solução precedente, e fazendo

e = a teremos  $n = \frac{1}{2} - \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{1}{6}}$ , ou  $n = \frac{1}{2} + \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{1}{6}}$ 

que vale o mesmo que  $n = \frac{1}{2} - .28868 = .21132$  (\*)

ou  $n = \frac{1}{2} \cdot + 28868 = .78868$ 

Da equação  $GZ = \frac{a^3s}{12acn} - \frac{s \times \overline{c} - cn}{2}$  se deve inferir, que quando a gravidade especifica do folido, he de mui pequeno valor, a respeito da do fluido, por causa de  $\frac{a^3s}{12 \, acn}$  fer neste caso, necesfariamente, maior que  $\frac{s \times \overline{c - cn}}{2}$ ; o folido fluctuará no estado permanente com a linha SL vertical, isto he, com a superficie plana EF (\*\*) parallela ao horizonte; em fegundo lugar a gravidade especifica . 21183 sendo causa do solido fluctuar no estado do equilibrio insensivel, he o limite, em que o solido cessa de sluctuar com estabilidade; se no em tanto a gravidade especifica cresce de . 211 até . 788 a instabilidade neste caso se augmenta tambem a prin-

mo augmento da quantidade  $\frac{a^3s}{12 anc} - \frac{s \times c - cn}{s \times c} = 0$  confiderando n como variavel, e fazendo a = c, no qual caso n se acha

cipio: mas ella tem hum maximo, que se acha, fazendo o ulti-

 $=\frac{1}{\sqrt{6}}$ .

Se

<sup>(°)</sup> A maneira de escrever as decimaes depois do ponto, nao faz embara-

<sup>(\*\*)</sup> O Author nomea a superficie por huma linha; mas entende-se o plano horizontal, que passa por ella, ou em que ella existe, composição dada.

Se o valor da gravidade especisica excede  $\frac{1}{\sqrt{6}}$  a instabilidade diminue, e por sim desvanece, quando a gravidade especisica está no outro limite = .78868: qualquer valor que tenha a gravidade especisica sendo entre os limites .78868, e 1: o solido suctuará permanente com a linha SL vertical, ou com a sua superficie plana horisontal.

Estes casos tem lugar, por se tomar a altura do parellelepipedo em maior razao com a da base CD, do que a de  $\sqrt{2}$  para a  $\sqrt{3}$ ; e da mesma solução se colhe, que se a altura tem razao menor para (\*) a base, que a de  $\sqrt{2}$  para  $\sqrt{3}$ ; não se póde dar á gravidade especifica valor, que faça desvanecer a estabilidade, porque a quantidade  $\sqrt{\frac{1}{4} - \frac{a^2}{6c^2}}$  fe faz impossivel, no qual caso o solido posto com a superficie, EF horizontal, deve, em todos os casos, continuar a fluctuar com permanencia nesta posição, (seja qual for a gravidade especifica delle) com tanto que seja menor, que a do fluido. Semelhantes determinações se devem obter do mesmo theorema, a respeito do equilibrio do solido, quando se colloca no fluido com hum angulo plano para cima, isto he, na (Fig. IV.) com a diagonal EGC na secção vertical. Seja EDCF a secção vertical de hum parallelepipedo rectangulo, fluctuando na superficie fluida IABK: fazendo o lado DC = a, a linha  $GC = \frac{a}{\sqrt{2}}$ , fupponhamos, que a gravidade especifica do fluido, he para a gravidade especifica do solido como 1: para n: e que o solido se mergulhe no fluido a huma profundidade HC: seja G o centro de gravidade do folido, e O o centro de gravidade da parte mergulhada; segue-se, que a área ABC he para a área DEFC, como n: para

I: ora o espaço  $ABC = \overline{HB} = a^2n$ , (\*\*) e  $HB = HC = a \times \sqrt{n}$ ;

H

AB

<sup>(\*)</sup> Não he necessario dizer que se entendem comparadas linhas a linhas, e que suppoem a base hum quadrado.

<sup>(\*\*)</sup>  $a^2 \times n$  he inda huma superficie, porque n he numero abstracto assim  $a^2n$  he  $= HB^2$  evidentemente superficie.

$$AB = 2a\sqrt{n}; OC = \frac{2a\sqrt{n}}{3}, e GO = \frac{a}{\sqrt{2}} - \frac{2a\sqrt{n}}{3} = \frac{a\times 3 - \sqrt{8\times n}}{\sqrt{2\times 3}}.$$

Lembrando-nos agora da quantidade, que exprime a distancia perpendicular entre as duas linhas verticaes, que passaó pelo centro de gravidade do solido, e da parte mergulhada (quando os angulos de inclinação da posição do equilibrio são muito pequenos)

que he,  $GZ = \frac{\overline{AB} \times s}{12D} - ds$ , e applicando esta equação ao caso

presente, teremos os valores seguintes;  $\overline{AB} = 8a^2 \times n^{\frac{3}{2}}$ ;  $D = a^2n$ ;  $d = \frac{a \times 3 - \sqrt{8n}}{\sqrt{2 \times 3}}$ ; e fazendo  $\frac{\overline{AB} s}{12D} = ds$ , a sim de obter o limite, que separa os casos de estabilidade, e de instabilidade de successor s

Temos já concluido da equação geral  $GZ = \frac{\overline{AB} s}{12D} - ds$ , ou

 $GZ = \frac{8 a^3 n^2 s}{12 a^2 n} \frac{a \times 3 - \sqrt{8n}}{\sqrt{2 \times 3}}$ , que quando a gravidade especifica (n) he quantidade des vanecente, ou muito pequena, o solido se revirará, sendo collocado no fluido com hum angulo, ou

quina para cima, porque neste caso a quantidade  $\frac{8 an^2 s}{12a^2n}$  se torna

necessariamente menor que  $\frac{a \times 3 - \sqrt{8n}}{\sqrt{2} \times 3}$ , ou ds.

Quan-

Quando a gravidade especifica do solido he para a do sluido como 9 para 32, o solido sluctúa com equilibrio insensivel; se por ventura a gravidade especifica do solido son para a do sluido em menor razao que 9:32 o solido se emborcará; mas se a gravidade especifica do solido, exceder este limite quando he collocado no sluido com o angulo para cima, ou com a linha diagonal EC no plano vertical, elle sluctuará permanente nesta posição.

A respeito desta determinação, parece de notar, que deveria haver hum só valor de gravidade especifica, que fosse o limite entre a estabilidade, e a instabilidade de sluctuação; e com tudo se achaó dous valores de gravidades especificas, cada hum dos quaes he limite, no caso de se collocar o solido com huma superficie plana para cima. Esta difficuldade tem huma explicação, que satisfaz; quando a superficie plana he collocada para cima, as condições em que se funda a solução não sao, de todo alteradas, seja qual for a profundidade, a que se mergulhe o solido; mas no caso presente, em que o solido he collocado com hum dos angulos para cima, as condições da solução involvem outra, que se acaso a gravidade especifica se augmenta, tambem se deve augmentar progressivamente a secção do solido, formada pela superficie do fluido; e por este fundamento o resultado dá justamente hum só limite entre a estabilidade, e instabilidade de fluctuação; mas porque na realidade a secção do folido, pela superficie do fluido cresce tao sómente, até que a gravidade especifica do solido seja metade da do fluido, e depois diminue esta secção; he evidente, que se houver outro limite correspondente ao caso, em que a gravidade especisica for maior que hum meio, isto se deve indagar por huma invesrigação separada. Seja pois o parallelepipedo rectangulo EDCF (Fig. V.) cuja gravidade especifica he maior que  $\frac{1}{2}$ , sendo a do fluido I, e seja collocado no fluido com a linha diagonal, EC na vertical: IABK representa a superficie do sluido, e HC a profundidade, a que o solido mergulha: G, he o centro de gravidade do folido, e O o centro de gravidade da parte mergulhada.

Se hum dos lados DE se faz = a, e a gravidade especifica se faz = n, entas a área  $ABDCFA = a^2n$ ; e a área  $EAB = a^2 - a^2n$ 

Marie State Comment

Construcção, E Analyse  $= \overline{EH}$ ; logo  $EH = a \times \sqrt{1-n} = AH$ ;  $AB = 2 a \times \sqrt{1-n}$ , e  $GH = a \times \frac{1}{\sqrt{2}} - \sqrt{1-n}$ : feja representado por P o centro de gravidade da área AEB: entad pelas propriedades do centro de gravidade teremos as equações feguintes: GH imes área EDCF =área ABDCFA imes OH — área AEB imes HP , que he  $a^{3} \times \frac{1}{\sqrt{2}} - \sqrt{1-n} = a^{2}n \times OH - \frac{a^{3} \times 1-n^{\frac{3}{2}}}{2}$ , e por consequencia  $HO = \frac{a \times 3 - \sqrt{18 \times \sqrt{1 - n} + a \times \sqrt{2 \times 1 - n^{\frac{3}{2}}}}}{\sqrt{18 \times n}}$ ; da qual quantidade tirando a linha  $HG = a \times \frac{1}{\sqrt{2}} - \sqrt{1-n} =$  $\frac{3^{n}-\sqrt{18n^{2}}\times\sqrt{1-n}}{\sqrt{18\times n}}$ , teremos o resto GO=(\*) $\frac{1}{2} \times 3 - 3n - \sqrt{18} \times 1 - n^{\frac{3}{2}} + \sqrt{2} \times 1 - n^{\frac{3}{2}}$ E comparando-se com a expressa geral citada  $\frac{\overline{AB} \cdot s}{12D}$  — dsobteremos no prefente caso  $\overline{AB} = 8 a^{3} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}}}, D = a^{2}n$ ,  $GO = d = \frac{a \times 3 - 3n - \sqrt{18} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}} + \sqrt{2} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}}}}}{\sqrt{18} \times n}. \text{Logo } \frac{\overline{AB}}{12D}$   $-d = \frac{8a^{3} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}}}}{12a^{2}n} = \frac{a \times 3 - 3n - \sqrt{18} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}} + \sqrt{2} \times \overline{1-n^{\frac{3}{2}}}}}{\sqrt{18} \times n},$ e fazendo a igual a o, a fim de obter o limite, e multiplicando toda a expressão por  $\frac{3n \times \sqrt{2}}{1-n \times a}$ , teremos  $2\sqrt{2} \times \sqrt{1-n} = 3-3 \times 1$  $\sqrt[n]{2} \times \sqrt{1-n} + \sqrt[n]{2} \times \sqrt{1-n}$ , ou  $\sqrt{1-n} = \frac{3}{4\sqrt{2}}$ ; donde 1-n $=\frac{9}{3^2}$ , ou  $n=\frac{23}{3^2}$  limite pedido. Pe-

<sup>(&#</sup>x27;) As dimensões da equação molitao que he huma linha recla-

Pelas precedentes determinações dos quatro valores de limites da gravidade especifica, isto he  $\frac{1}{2} - \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{1}{6}}$ ,  $\frac{9}{3^2}$ ,  $\frac{23}{3^2}$ , e  $\frac{1}{2}$ 

 $+\sqrt{\frac{1}{4}-\frac{1}{6}}$ , ou, .211, .281, .718, e .789, achare-

mos que se a gravidade especifica he menor, que .211 o parallelepipedo rectangulo, quando se colloca na superficie do sluido com huma superficie plana para cima, e horizontalmente sluctúa no estado permanente nesta posição; mas que se revira, se a gravidade especifica he maior que .211, e menor que .789.

Observaremos de mais, que quando o solido he collocado no fluido, com huma quina para cima, se a gravidade especissica he menor, que .281, elle se revira; se he porém maior, que .281, e menor que .718, o solido sluctúa permanente com o angulo, ou quina para cima, mas se a gravidade especissica excede .718, o solido se revolta, quando he posto no sluido com a aresta, ou quina para cima.

He aliàs evidente a que profundidade, de immersas do solido, dependente da gravidade especifica relativa, começa, ou senece a estabilidade de sluctuaças, quando o solido he collocado no sluido nas posições a cima descriptas. Mas huma substancial questas faltou inda de considerar, que he, determinar, em que posiças, espontaneamente se disporá, o parallelepipedo rectangulo a respeito da superficie sluida, quando a gravidade especifica he de hum valor medio entre os limites, que já determinamos. Os resultados antecedentes nas bastas inda para resolver esta questas, porque, por estes só temos conhecido, em que casos (dependendo da gravidade especifica os valores) deve o solido sluctuar permanente, ou seja collocado com a superficie rectangular para cima, e horizontalmente, ou seja com a aresta do solido na mesma posiças; e em que casos elle se deve revirar.

Supponhamos que succede hum destes, e que o solido, tendo sido collocado em huma posição de equilibrio instavel, muda a sua posição, revolvendo-se ao redor do seu eixo.

Determinar, qual posição o solido nestas circumstancias ha de tomar: em que continue a sluctuação permanente, depende de ter em vista o theorema, que exprime a distancia perpendicular entre as

duas verticaes, que passas pelo centro de gravidade do solido, e da parte mergulhada. Porque, sazendo o seu valor =0, a resoluças da equação, que resultar, dará o seno de inclinação da posição de equilibrio, em que estas duas linhas coincidem, que he, quando os centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada se achas, segunda vez, em huma mesma linha vertical: neste caso o solido se achará em huma situação de equilibrio que conforme dissemos nas observações (solhas 6) deve ser hum equilibrio de estabilidade.

Seja EFDC (Fig. 6.) a fecçao vertical, que passa pelo centro de gravidade G, de hum solido oblongo, ou parallelepipedo, em que o eixo maior passe pelo centro de gravidade G, n huma direcçao perpendicular ao plano da secçao EGDC; LGS he tirada pelo ponto G, parallela a CE, ou a DF, este solido he collocado na superficie do sluido IABK, com a linha SGL na vertical, e a gravidade especisica do solido, seja tal, que o saça mergulhar á profundidade SN, abaixo da superficie.

O volume da parte mergulhada he o espaço ACDB, cujo centro de gravidade he O, e porque os pontos G, e O estas situados ma mesma linha vertical, o solido estará em huma posiças de equilibrio, o qual segundo a presente supposiças se desine por equilibrio de instabilidade; e por consequencia o solido por si mesmo se ha de revirar, logo que lhe saltar o apoio externo, e mudará a sua posiças, girando á roda do eixo horizontal, que passa pelo centro de gravidade em huma direcças perpendicular ao plano CDFE.

Péde-se, o determinar porque angulo WGS o solido se inclinará ao redor do seu eixo, quando os centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada estiverem segunda vez na mesma linha vertical. Do mesmo modo, que nos casos antecedentes, este problema se resolverá, comparando-o com a expressa geral, para obter a distancia entre as duas linhas verticaes, que passa pelo centro de gravidade do solido, e da parte mergulhada.

Supponhamos pois, que o folido fe desvia da sua primeira pofiçad de equilibrio por hum angulo WGS, de maneira, que a posiçad ECDF se mude para a posiçad YWHV, a parte mergulhada ferá agora ZHVR; a linha AB se muda em PQ, e o espaço QXRque d'antes estava a cima da superficie do fluido, agora estará mergu-

lha-\_

lhada dentro delle; e o espaço PXZ, que estava para baixo da superficie do sluido, agora estará por cima delle.

Dividao-se as linhas PZ, QR em duas partes iguaes pelos pontos m, e n, e tirem-se mX, nX, e tome-se  $Xa = \frac{2}{3}$  de Xm, e

 $Xd = \frac{2}{3}$  de Xn; desta maneira a, e d serao os centros de gravidade dos triangulos PXZ, QXR respectivamente; tirai as linhas ab, cd perpendiculares á linha horizontal AB. Referindo-nos agora à quantidade que exprime a distancia entre as linhas verticaes, que passaó pelos centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada, que he  $\frac{bA}{V}$  — ds, para applicar ao caso presente, seja o espaço QXR = A; o espaço ZHVR, ou ACDB = V; bc = b; OG = d; o seno do angulo de inclinação, ou WGO = s, e seja ta tangente do mesmo angulo cujo rayo = 1; entao porque os triangulos ZXP, QXR sao semelhantes, e as áreas sao iguaes por suppolição, os lados dos dous triangulos ferao respectivamente iguaes; isto he QX ferá igual XP, ZP = QR; e ZX = XR. Seja a altura do solido SL = c, e a gravidade especifica delle = n, sendo a do fluido igual a I (\*), além disto faça-se VW, ou XQ = a, logo QR = at, e  $Qn = \frac{at}{2}$ ;  $Xn = \sqrt{a^2 + \frac{t^2 a^2}{4}}$  ou  $Xn = \frac{a}{2} \times \sqrt{4 + t^2}$ . Para achar o seno do angulo nXR, fazei a seguinte porporçao, como Rn, ou Qn,  $\left(\frac{ta}{2}\right)$ :  $nX\left(\frac{a}{2}\times\sqrt{4+t^2}\right)$ :: feno nXR: feno XRn; porém feno  $nXR = \frac{\text{fen.} nRX \times t}{\sqrt{4+t^2}}$ , ou por fer fen.nRX $=\frac{1}{\sqrt{1+t^2}}$ , fen.  $nXR = \frac{t}{\sqrt{4+t^2} \times \sqrt{1+t^3}}$ , cof. nXR = $\frac{2+t^2}{\sqrt{4+t^2}\times\sqrt{1+t^2}}$ , e porque  $Xd=\frac{2}{3}\times Xn=\frac{a\times\sqrt{4+t^2}}{3}$ , fegue-se que  $Xc = \frac{a \times \sqrt{4+t^2 \times 2+t^2}}{2n\sqrt{4+t^2} \times \sqrt{1+t^2}} = \frac{a}{3} \times \frac{2+t^2}{\sqrt{1+t^2}}$ ; e porque

<sup>(\*)</sup> A unidade aqui he de pezo, e n he huma fracção della para poder boyar o folido.

os triangulos XPZ, XQR, affim como também os triangulos ZXm, RXn, fao femelhantes, e iguaes, a linha Xb = Xc, e confeguintemente  $bc = 2Xc = \frac{2a \times 2 + t^2}{3 \times \sqrt{1 + t^2}}$ ; a qual quantidade, he =b na geral expressão  $\frac{bA}{V} - ds$ .

E porque a gravidade especifica do solido he =n, a altura SL=c, e a base CD=2a a parte mergulhada, ou ACDB=2acn, que na expressa geral se designou por V, e o volume  $QXR=\frac{a^2t}{2}$  he notado pela letra A no mesmo valor geral.

Substituindo agora na expressa  $\frac{bA}{V}$  — ds;  $\frac{2 a \times \sqrt{1 + t^2}}{3 \times \sqrt{1 + t^2}}$ 

por b;  $\frac{a^2t}{2}$  por A; e 2acn por V; a distancia entre as linhas verticaes, que passa pelo centro de gravidade do solido, e o centro de gravidade da parte mergulhada, se achará ser  $\frac{2a \times 2 + t^2}{3 \times \sqrt{1 + t^2}} \times \frac{a^2t}{2 \times 2acn} - ds$ , ou  $\frac{a^2t \times 2 + t^2}{6cn \times \sqrt{1 + t^2}} - ds$ ; ou porque  $d = \frac{c - cn}{2}$ , a dita distancia  $= \frac{a^2t \times 2 + t^2}{6cn \times \sqrt{1 + t^2}} - \frac{\overline{c - cn}}{2} \times s$ ;

ou substituindo por  $t^2$  o seu valor  $\frac{s^2}{1-s^2}$ , a distancia he =

 $\frac{a^2s \times 2 - s^2}{6cn \times 1 - s^2} - \frac{c - cn \times s}{2}$ ; na qual expressa a denota a meia largura PQ; mas como he mais conveniente ás vezes o representar a largura toda AB, ou PQ seja esta = a, a expressa neste ca-

tar a largura toda AB, ou PQ feja esta = a, a expressão neste cafo he  $=\frac{a^2s \times 2 - s^2}{24cn \times 1 - s^2} - \frac{c - cn \times s}{2}$ ; a qual fazendo-se = 0, obte-

remos  $s^2 = \frac{2a^2 - 12c^2n + 12c^2n^2}{12c^2n^2 - 12c^2n + a^2}$ , ou  $s^2 = \frac{12c^2n - 12c^2n^2 - 2a^2}{12c^2n - 12c^2n^2 - a^2}$ .

Desta equaçad se póde deduzir o angulo de inclinaçad da posiçad original do equilibrio, sendo dada a gravidade especifica; ou inversamente, a gravidade especifica se póde achar, sendo dado o angulo de inclinaçad, pelo qual o solido se revolve, ou desvia da perpendicular até chegar á segunda posiçad de equilibrio. Como as ex-

periencias feitas para illustrar as proposições que investigamos foras applicadas ao caso do parallelepipedo rectangulo, poremos exemplo agora no presente caso debaixo da mesma supposição.

Seja pois a altura, do folido igual á base; será a = c na expressão a cima, e conseguintemente  $s^2 = \frac{12n - 12n^2 - 2}{12n - 12n^2 - 1}$ .

Temos visto nas precedentes que sendo a gravidade especisica do solido parallelepipedo maior, que 0,211, mas que nas exceda 0,789, o solido posto no sluido com huma superficie plana para cima, se achará situado no equilibrio de instabilidade, e conseguintemente deve mudar a sua posiças, voltando-se ao redor do seu eixo, até aquietar-se em alguma outra posiças de equilibrio permanente.

Pela presente proposição achar-nos hemos nos termos de poder assignar, qual seja esta posição; por tanto seja n=0,24 que se acha entre os limites de 0,211, e 0,789, e por conseguinte o solido collocado com a superficie plana para cima, e horizontalmente, estará no equilibrio de instabilidade.

Comparando com a equação  $s^2 = \frac{12n - 12n^2 - 2}{12n - 12n^2 - 1}$ , e substi-

tuindo 0,24 por *n* acharemos que  $s^2 = \frac{12n - 12n^2 - 2}{12n - 12n^2 - 1}$ 

 $\frac{0,1888}{1,1888}$ ; e s = feno de 23.º 29' por este calculo se mostra, que o

folido depois de fe ter voltado da posição de equilibrio instavel, com a superficie plana para cima, e horizontal, e tendo-se voltado pelo angulo de 23.º 29', se estabelecerá em huma posição de equilibrio permanente nesta distancia angular da sua primeira situação; porque por esta solução, quando o solido se desvia á quantidade deste angulo da sua posição original, os centros de gravidade do solido, e da parte mergulhada, segunda vez, se achao na mesma vertical; e conseguintemente o solido se acha entas situado na posição do equilibrio de estabilidade, por causa de que a primitiva posição de que o solido se desviou era a de instabilidade; e porque observaremos preliminarmente, que quando o solido muda de posi-

çaç

-çao primitiva, revolvendo-se ao redor do seu eixo sobre o fluido, qualquer que seja a posição de equilibrio primitivo será succedida por outra de equilibrio de denominação contraria.

Se o angulo de inclinação, da posição perpendicular do solido com a superficie plana horizontalmente, for dada, a gravidade especifica do solido se póde inferir da equação precedente, por esfeito de cuja gravidade o solido sluctuará em huma posição de equilibrio, debaixo deste angulo dado de inclinação; pois que pela re-

folução da equação  $s_1^2 = \frac{12n - 12n^2 - 2}{12 - 12n^2 - 1}$ , teremos  $n = \frac{1}{2} + \frac{1}{2}$ 

 $\sqrt{\frac{1-2s^2}{12-12s^2}}$ . Assim sendo questas de determinar a gravidade especifica, por esseito da qual o solido sluctuará em equilibrio, na distancia angular da sua posiças primitiva de 23° 29': teremos

 $\sqrt{\frac{1-2s^2}{12-12s^2}}$  = 0,26000, e a gravidade especifica que he n = 0,5+0,26=0,76, ou n = 0,5-0,26=0,24. Assim acharemos por este calculo, que ha no caso presente duas gravidades especificas, por esfeito das quaes o solido sluctuará em huma posição de equilibrio, na mesma angular distancia da sua posição original e vertical dos 23.º 29'; conclusão que he facil verificar substi-

tuindo 0,76 em lugar de *n* na equação  $\frac{12n-12n^2-2}{12n-12n^2-1}=s^2$ , o

refultado he  $s^2 = \frac{0.1888}{1.1888}$ , o mesmo que no primeiro exemplo, quando n se tomou = 0, 24.

Na applicação da Analyse á solução dos problemas, he sempre necessario ter distinctamente em vista as condições, em que se funda a questao; porque de outra maneira inda sendo legitima a solução, a inadvertencia a este respeito infallivelmente conduzirá a erro, e insubsistencia.

A questaó em que se determina a posição do solido depois de ter mudado a primitiva de equilibrio de instabilidade, em que soi collocado com a superficie plana horizontal, procede na supposição de que a superficie do sluido representada pela linha ZR (Fig.VI.) encontra as superficies parallelas do solido representadas pelas linhas

nhas YH, WV nos pontos R, e Z; mas se as duas superficies cortadas pelo suido fossem inclinadas como as linhas que as representad HV, VW ou por outras palavras, se o ponto de interseção Z cahir entre H, e V, nesse caso nem a construçção geometrica, nem a resolução analytica que della depende se pode applicar para determinar a posição requerida de equilibrio. Sendo precisa huma solução toda différente, para determinar a posição, em que o solido debaixo destas condições ha de sluctuar em estado permanente.

He com tudo certo que, em quanto o ponto de interseção Z não for mais baixo, que o ponto H da base, se poderá applicar a precedente solução. Será com tudo essencial achar ambas as cousas: isto he, o angulo de inclinação da posição original do equilibrio instavel, e a gravidade especifica do solido, quando elle se estabelece na succuração permanente. Com esta condição implicita: isto he, que a superficie do sluido haja de passar por huma das extremidades da base: o resultado desta solução sormará o valor de limite, tanto do angulo de inclinação, como da gravidade especisica; além da qual não sendo applicavel á proposição antecedente se requer outra solução.

Seja AECD (Fig. VII.) que representa a secças vertical do parallelepipedo rectangulo, que descança permanente sobre a superficie do fluido IKDH, que passa pela extremidade da base D. Pede-se o angulo de inclinação KDC a respeito da posição de equilibrio com a superficie plana horizontal, e a gravidade especifica do solido, quando elle fluctúa em hum estado de equilibrio. Seja a tangente do angulo buscado KDC para o rayo, como t para t, e seja t, e a gravidade especifica do solido para a do suldo como t para t, e seja t, e a gravidade especifica do solido para a do suldo como t para t; e porque assim como a área t, e a área t solim he t: a t segue-se que t se porque pela precedente equação (\*) t segue-se que t se porque pela precedente equação (\*) t segue-se que t se porque pela precedente equação (\*)

cli-

<sup>(\*)</sup> Pag. 30,

clinação a respeito da posição perpendicular, que he o angulo KDC no presente caso; substituindo por n o seu valor  $\frac{t}{2}$  a equação virá

a fer agora  $s^2 = \frac{6t - 3t^2 - 2}{6t - 3t^2 - 1}$ , ou por causa de ser  $s^2 = \frac{t^2}{1 + t^2}$ ,  $\frac{t^2}{1+t^2} = \frac{6t-3t^2-2}{6t-3t^2-1}, \text{ ou } 6t^3-3t^4-t^2 = 6t-3t^2-2+$  $6t^3 - 3t^4 - 2t^2$ ; ou  $4t^2 = 6t - 2$ ; à qual equação fendo refolvida, dá  $t = \frac{3}{4} + \frac{1}{4}$ , que he  $t = \frac{1}{2}$ , ou t = 1 por esta solução se mostra que ha dous angulos pelos quaes o solido póde ser desviado da posição perpendicular de equilibrio instavel, com a superficie plana para cima; de maneira que fique permanente na superficie do fluido, quando a dita secção do fluido passa por huma das extremidades da base: primeiro quando o angulo de inclinação he KDC = 26.° 33'. 51", 4, ou proximamente 26.° 34', cuja tangente he para o rayo como 1 a 2, e o segundo (Fig. VIII) quando o angulo de inclinação KDC = 45.º, cuja tangente he igual ao rayo. Quando o solido sluctua permanente no fluido, desviado da perpendicular posição por hum angulo de inclinação KDC = 26.º 34; a parte mergulhada, ou KCD, he para o volume todo ABCD, como I a 4; e por tanto a gravidade especifica do solido he para a do fluido como I a 4, ou recapitulando a primeira observação ap-

plicada ao presente caso, a gravidade especifica do solido, ou  $n=\frac{1}{4}$  quando a do fluido he = 1. E dando attenças aos limites de valor da gravidade especifica, se mostra que a posiças do equilibrio, aqui determinada, he a de estabilidade, mencionada nas paginas (\*) relativas á (Fig. II.), e (Fig. III.) onde se mostra que quando o parallelepipedo rectangulo he posto na superficie do fluido com huma das superficies planas em posiças horizontal, e a gravidade especifica do solido he maior que 0,211; com tanto que nas exceda 0,789, o equilibrio será o de instabilidade, e conseguintemente o solido será revirado.

Tem-

<sup>(\*)</sup> Pag. 22,

Tem-se justamente mostrado que depois que o corpo se revolveo pelo angulo de 26.º 34', elle se achará segunda vez em huma posição de equilibrio, que deve ser o equilibrio de estabilidade. Semelhantes consequencias seguem-se de ter supposto a gravidade especifica  $=\frac{1}{2}$ ; neste caso se o solido he posto no sluido com a superficie plana para cima, o equilibrio será o de instabilidade; e apparece da foluçao precedente, que depois de girar por hum angulo de 45.º (Fig. VIII.) elle será segunda vez em huma posiçaó de equilibrio, que será estavel, e permanente. Por huma indagaçao analoga, o angulo de deviação ABK (Fig. IX.), da original posição de equilibrio, se póde achar; quando sluctúa em permanencia o solido, e a superficie do fluido passa por huma das extremidades do lado mais elevado do quadrado AB; para o resto desta reslexad fazendo a tangente do angulo de inclinação ABK = t, a área  $ABK = \frac{a^2t}{2}$  a área  $KCDB = \frac{2a^2 - a^2t}{2}$ , virá a fer a gravidade especifica  $n = \frac{2-t}{2}$ ; a qual quantidade sendo substituida por *n* na equação  $\frac{t^2}{1+t^2}$  (\*) =  $\frac{12n-12n^2-2}{12n-12n^2-1}$  teremos a equação  $\frac{t^2}{1+t^2} = \frac{6t-3t^2-2}{6t-3t^2-1}$ , exactamente a mesma, que no primeiro caso; e resolvendo esta equação, se mostra que  $t = \frac{3}{4} + \frac{1}{4}$ , e conseguintemente a gravidade especifica do solido, ou ==  $\frac{2-t}{2} = \frac{3}{4}$ , ou  $n = \frac{1}{2}$ .

O que nos falta agora unicamente para completar a indagaçao, relativa ás posições de sluctuação do parallelepipedo rectangulo he, o determinar em que posição o solido sluctuará permanente com o angulo plano para cima, mas em posição obliqua, quan-

<sup>(\*)</sup> Porque sendo s o seno , e s a tangente do angulo ABK , segue-se  $s^2=rac{t^2}{1+t^2}$  .

do a gravidade especifica estiver entre os limites  $\frac{8}{3^2}$ , c  $\frac{9}{3^2}$ , ou entre os limites  $\frac{23}{3^2}$  e  $\frac{24}{3^2}$ .

Tem-se visto em huma anterior indagação, que se o solido he collocado no sluido com hum angulo para cima, e a gravidade especifica he  $\frac{9}{3^2}$ , elle começará, justamente a sluctuar com estabilidade.

E cessará desta sluctuação estavel excedendo a gravidade esquecisica á quantidade  $\frac{23}{3^2}$ . Quando a gravidade especisica he  $\frac{1}{4} = \frac{8}{3^2}$ , ou  $\frac{3}{4} = \frac{24}{3^2}$  o solido sluctuará permanente passando a superficie do sluido, ou secção superficial do dito sluido, (como se vê na Fig. IX.), pela extremidade de hum dos lados do parallelepipedo: se porém a gravidade especifica he entre os limites  $\frac{8}{3^2}$ , e  $\frac{9}{3^2}$  ou entre  $\frac{23}{3^2}$ , e  $\frac{24}{3^2}$ , o solido sluctuará permanente com a linha diagonal inclinada á vertical. Este angulo se póde determinar, achando huma equação, que exprima a relação entre a gravidade especifica dada, e o seno, ou tangente do angulo pedido, sendo o rayo = 1.

Seja o parallelepipedo rectangulo IVCE (Fig. X.) que fluctûe obliquamente, com hum (\*) angulo posto para cima, de modo que, a linha diagonal faça hum angulo com a vertical; supponhase este angulo ser OGT, e a linha perpendicular ser GT; tome-se CB, meio proporcional entre EC, e CD, e tire-se BA, parallela a GV, que corte a linha GC no ponto H; por este modo, CH será a profundidade à que o solido mergulha no fluido, quando a linha diagonal CI, he vertical, e conseguintemente a área BXE, he igual á área ZDA; tome-se  $CO = \frac{2}{3} CH$ ; O, será o centro da gravidade do volume ABC

<sup>(\*)</sup> Neste caso se entende hum angulo solido sexado por tres planos.

(\*); divida-se em duas partes iguaes a linha EB no ponto K, e a linha AD no ponto R; tirem-se XR, e XK; e tome-se  $XM = \frac{2}{3}$  de XR, e  $XL = \frac{2}{3}$  de XK; M será o centro de gravidade do triangulo XAD, e L será o centro de gravidade do triangulo BXE; pelos pontos M, L, tirem-se as linhas MP, QL perpendiculares á linha horizontal DE; faça-se PQ = b, o seno de BXE = s; a tangente de BEX = t o rayo = 1, e seja EC = a.

Logo 
$$CD = ta$$
; e  $CB = \sqrt{ta^2}$ ;  $CH = \sqrt{\frac{ta^2}{2}}$ ;  $CO = \frac{2}{3}$   $\times CH = \sqrt{\frac{2ta^2}{9}}$ ; a área  $ABC = CH^2 = \frac{ta^2}{2}$ ; faça-fe a área  $BXE = u$ ; donde para achar a distancia  $OT$ , se deve fazer a proporçao seguinte, assim como a área  $CDE$ , ou  $BAC$  he para a área  $BXE ::$  assim  $PQ :$  (\*\*) he para  $OT$ ; ou como  $\frac{ta^2}{2} : u :: b : OT = \frac{2bu}{ta^2}$ ; e  $GO = \frac{2bu}{ta^2s}$ , e porque  $CO = \sqrt{\frac{2ta}{9}}$ , segue-se que  $CG = \frac{2bu}{ta^2s} + \sqrt{\frac{2ta^2}{9}}$ ; e da mesma forma  $CV = \sqrt{\frac{8 \times bu}{ta^2s}} + \sqrt{\frac{4ta^2}{9}} = \frac{\sqrt{72} \times bu + \sqrt{4t^3a^6s^2}}{3ta^2s}$ ; e a gravidade especisica sendo  $CV = \sqrt{\frac{3ta^2s}{2}} + \sqrt{\frac{3ta^2s}{2}} + \sqrt{\frac{3ta^2s}{2}} = \frac{3ta^2s}{\sqrt{72} \times bu + \sqrt{4t^3a^6s^2}} = \frac{3ta^2s}{\sqrt{72} \times bu + \sqrt{4t^3a^6s^2}}$ 

Por tanto se o angulo, com que a linha diagonal, IC, he inclinada á linha vertical TG; ou se OGT = BXE, for de 15.°,

<sup>(\*)</sup> Porque a parte de intersecção X coincide com H, quando o angulo BXE desvanece.

<sup>(\*\*)</sup> O termo Inglez bisett he tomado do bisettum latino em frase Geometrica, que val em duas partes iguaes, e falta nos Discionarios.

o angulo XEC ferá  $= 30.^\circ$ ; porque na expressa antecedente t = tang. 30.° fendo o rayo 1;  $s = \text{fen. } 15.^\circ$ ; fe CE ou a fe toma = 1 fazendo os calculos competentes de Trigonometria, a área BXE ferá = u = 0.039395, e PQ = b = 0.73089; substituindo estes valores pelas quantidades, que os representas na equação  $\sqrt{n} = 0.039395$ 

$$\frac{3t^{\frac{7}{2}}a^{3}s}{\frac{3}{12bu+2\sqrt{2t^{\frac{7}{2}}a^{3}}s}} = 0,51094, e n = 0,261 (*); gravidade especi-$$

fica, que faz fluctuar o folido em huma posição de equilibrio, com a linha diagonal obliquamente para cima, sendo inclinado com a linha vertical por hum angulo de 15.°. O equilibrio he o de estabilidade; porque quando a diagonal he vertical, o folido fluctúa em huma posição de equilibrio *instavel*; sendo a gravidade especifica 0,261, entao menor, que  $\frac{9}{32}$ , ou 0,281; valor do limite que separa os casos de equilibrio *instavel*, e equilibrio *permanente*, quando o folido he collocado no fluido com a diagonal verticalmente.

He curioso observar as conclusões que se deduzem no caso ultimo, quando o angulo de inclinação he = 0, e conseguintemente o angulo  $XEC = 45^\circ$ ; porque neste caso CB = CE = a; t = 1; e  $BH = \frac{a}{\sqrt{2}}$ ; donde u, ou a área BXE (\*\*)  $= \frac{BH^2 \times s}{2} = \frac{sa^2}{4}$ ; e porque  $b = PQ = \frac{4a}{3\sqrt{2}}$ , segue-se que  $bu = \frac{a^3s}{3\sqrt{2}}$ ; e  $12bu = \frac{4a^3s}{\sqrt{2}} = \sqrt{2}a^3s$ ; as quaes quantidades substituindo-se os seus valores na equação  $\sqrt{n} = \frac{3t^2a^3s}{12bu+2\sqrt{2}t^{\frac{3}{2}}a^3s}$ ; virá a fer a  $\sqrt{n}$ 

<sup>(\*)</sup> Este resultado se acha substituindo o valor de  $\sqrt{n} = \frac{.34063}{.34552 + .32114}$  e effectuando a operação.

<sup>(&</sup>quot;") Porque o ponto X da intersecção coincide com o ponto H quando desvanece o angulo BXE.

 $= \frac{3a^3s}{2\sqrt{2}a^3s + 2\sqrt{2}a^3s} = \frac{3}{4\sqrt{2}}; \text{ e por tanto } n = \frac{9}{3^2}, \text{ que concorda perfeitamente (*) com a gravidade especifica inferida por hum methodo differente, e pelos mesmos dados.}$ 

A equação 
$$\sqrt{n} = \frac{\frac{3}{3t^2s}}{2\sqrt{2}t^2s + 12bu}$$
 (fazendo = 1 a linha = 4) exprime a relação entre a gravidada aspecifica do folido

CE = a) exprime a relação entre a gravidade especifica do solido, e a fracção, que representa o seno do angulo de inclinação com a posição perpendicular: se d'outro modo for dado o angulo, se poderá conhecer a gravidade especifica. Se for pedido o seno do angulo de inclinação, sendo dada a gravidade especifica, he evidente pela natureza da equação, que semelhante determinação haverá de involver calculos analyticos muito complicados, o que se evita recorrendo aos methodos sabidos de aproximação. Tomando as quantidades s e t por supposição, o valor de  $\sqrt{n}$  se tira da equação, que sendo comparado com o dado de  $\sqrt{n}$ , a differença será o erro que resulta dos valores suppostos de s e t, que se devem corrigir ajuntando, ou diminuindo às hypothesis; e se repete a operação, até que o valor de  $\sqrt{n}$  deduzido da equação coincida com o seu verdadeiro valor; pelo qual methodo de proceder, o angulo de inclinação da posição original de equilibrio será conhecido.

A folução presente se applica a todos os casos, em que a gravidade especifica do solido he entre os limites  $\frac{8}{3^2}$ , e  $\frac{9}{3^2}$ ; e por huma indagação inteiramente semelhante, se deduz huma equação, que exprime a relação da gravidade especifica do solido, e do seno, ou da tangente do angulo de inclinação com a perpendicular, quando a gravidade especifica do solido he entre  $\frac{23}{3^2}$ , e  $\frac{24}{3^2}$ ; em o qual caso o solido sluctuará permanente com a linha diagonal IC, obliquamente para cima, sendo inclinado á vertical com algum angulo entre os limites desde o, até  $18^{\circ}$  26', 8'', 6.

Estas determinações comprehendem todas as posições, em que

o parallelepipedo rectangulo fe póde collocar no fluido em pofiçado de equilibrio, com tanto que o folido tenha o feu movimento fómente ao redor de hum eixo, especificamente aquelle, que passa pelo centro de gravidade perpendicular, aos planos das secções quadradas (\*), e esta condiçado he verificada fazendo o eixo de sufficiente comprimento; por exemplo se elle he duas, ou tres vezes maior que hum dos lados, o solido nado se revolvera espontaneamente em outro algum eixo. Quando o eixo se diminue consideravelmente, he certo que o corpo se moverá espontaneamente ao redor de qualquer outro eixo; mas he desnecessario entrar em detalhe de exemplos multiplicados, porque a exposiçado dos principios he o objecto substancial nas questos desta especie.

As posições variadas que o parallelepipedo rectangulo toma fluctuando livremente no fluido, debaixo da condição das gravidades especificas relativas, se reduzem compendiosamente, ás seguintes; (desde a Fig. II. até a Fig. XXIV., onde a linha IK denota a superficie, ou secção do fluido.)

Se a gravidade especifica do solido for entre os limites  $\circ$ , e  $\frac{1}{2} - \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{1}{6}}$  (Fig. XI. XII. e XIII.) isto he entre  $\circ$ , e  $\circ$ , 211, o solido sluctuará permanente no sluido com huma superficie plana para cima, e parallela ao horizonte.

- 2.º Se a gravidade especifica cahe entre os limites 0,211, e 0,25 (Fig. XIII. XIV. e XV.) O solido suctúa permanente com huma superficie plana para cima, mas inclinada ao horizonte por differentes angulos; os limites dos quaes sas oº, que corresponde á gravidade especifica 0,211, e o limite 26.º 34', que corresponde á gravidade especifica 0,25.
- 3.° Se a gravidade especifica cahe entre os limites  $0.25 = \frac{8}{3^2}$ , e  $\frac{9}{3^2}$  (Tab. IV. e V. Fig. XV. XVI. XVII.), o solido sluctúa

com

<sup>(\*)</sup> Na expressa do Author se deve entender por quadrado os dous rectangumos menores, que sechas os quatro oblongos dos parallelepipedos, por nas ter entrado nas condições da experiencia, que sejas quadrados, mas sim menores que cada hum dos quatro planos rectangulares, que por serem iguaes entre si, determinas com esseito por quadrados os ditos dous planos, pois sas espaços sechados por linhas parallelas e iguaes, e serem rectangulos.

com hum angulo fómente mergulhado para baixo da fecçao do fluido, fendo a linha diangonal inclinada ao plano vertical por varios angulos, que dependem da gravidade especifica; os limites dos quaes angulos são 18.º 26', correspondentes á gravidade especifica 0,25  $= \frac{8}{3^2}$ , e 0, que corresponde á gravidade especifica  $\frac{9}{3^2}$ .

Quando a gravidade especifica se augmenta além de  $\frac{9}{32}$  (Fig. XVII. e XVIII.) o solido sluctúa permanente com a linha diagonal verticalmente, até que a gravidade especifica chegue a  $\frac{23}{32}$ .

4.° Se a gravidade especifica he de huma grandeza entre  $\frac{23}{3^2}$ , e  $\frac{24}{3^2}$ ; o solido fluctúa com a linha diagonal, inclinada á vertical por differentes angulos, dependentes da gravidade especifica (Fig. XVIII., XIX., XX.): os limites dos quaes angulos são o, que corresponde á gravidade especifica  $\frac{23}{3^2}$ , e o angulo de 18.° 26

que corresponde á gravidade especifica  $\frac{24}{3^2}$ ; sendo entas tres angulos do solido mergulhados para baixo da secção superficial do fluido.

5.° Se a gravidade especifica he entre os limites  $\frac{24}{32}$ , e 0,789 (Fig. XX. XXI. XXII.) o solido fluctúa com huma superficie plana para cima, e inclinada ao horizonte por differentes angulos, do mesmo modo dependentes da gravidade especifica; os limites dos quaes sao 26.° 34′, que corresponde á gravidade especifica  $\frac{24}{32}$ , ou 0,75, e o, que corresponde á gravidade especifica 0,789.

6.º Quando a dita gravidade he de huma grandeza entre 0,789, e 1, o folido fluctúa permanente com huma face plana parallela ao horizonte.

Destas determinações, tambem colligimos, que em quanto o solido da questao, sluctuando na superficie se revolve ao redor do

seu eixo maior por 360°, elle passa, ou por 16, ou por 8 posições de equilibrio.

Se a gravidade especifica for entre os limites 0,211 e 0,281, ou entre os límites 0,719 e 0,986, o numero destas pesições será 16; das quaes 8 sao de equilibrio permanente, e as outras 8 de equilibrio instavel: Succedendo-se alternativamente estas differentes especies de equilibrio humas a outras, em quanto o solido se revolve ao redor do seu eixo.

Se a gravidade especifica for de hum valor que nao caiba entre estes limites, o solido revolvendo-se pela circumferencia de 360.º passará por oito posições sómente de equilibrio, quatro das quaes serao de equilibrio permanente, e quatro de equilibrio instavel.

Nas indagações precedentes, o folido fe suppoz de figura uniforme, e symetrica a respeito do eixo de movimento; de modo que todas as secções verticaes; perpendiculares ao eixo seja iguaes. Mas quando o corpo suctuante he de tal figura, que as secções seitas nelle perpendiculares ao eixo em varios pontos, saó desiguaes; hum differente processo, que depende pouco mais, ou menos dos mesmos principios, virá a ser necessario, tanto para determinar quando o solido haverá de boyar no estado permanente, ou revirar-se, como tambem, para determinar as differentes posições, em que elle deve boyar na superficie do sluido.

Seja EFCD (Fig. XXIII.) que representa o cylindro (\*) collocado na superficie do fluido, com o eixo NP vertical. Supponhamos que a gravidade especifica he tal que obriga o solido a mergulhar á profundidade QP, e seja pedido determinar em que casos, segundo as dimensões, e gravidade especifica do cylindro, elle haverá de fluctuar permanente nesta posição; e em que casos se deve revirar. Seja o rayo QA = r; a gravidade especifica do solido  $ext{=} n$ , sendo a do fluido  $ext{=} n$ , sendo a do fluido  $ext{=} n$ , e seja  $ext{G}$  o centro de gravidade do solido, e o centro de gravidade da parte mergulhada  $ext{=} 0$ ,  $ext{GO} = d$ ;  $ext{AIBHSA}$  represente huma secção circular do cylindro, a qual coincida com a secção do fluido, tire-se hum diametro  $ext{IS}$ ,

(\*) Nesta, e nas seguintes proposições as superficies planas que terminaó os solidos, sas sempre subentendidas como perpendiculares ao eixo. e hum diametro perpendicular a IS; e seja o eixo, que passa pelo centro de gravidade (á roda de cujo eixo se move o cylindro) parallelo a IS: por hum ponto W do diametro IS tire-se a ordenada KIV perpendicular a IS, e produza-se KW, até que ella corte o circulo no ponto H; fazei OW = z; NP = l;  $\pi = 3.14159$ . Do que já mostramos (pag. 18.) se vê que o solido sluctuará permanente, na posição dada do equilibrio, com o eixo vertical; (quan-

do a fluente de  $\frac{\overline{KH} \times \dot{z}}{12V}$  he maior que d, fignificando a letra V o volume, que está para baixo da superficie do fluido;) está tambem demonstrado (pag. 18.) que se d he maior que fluente de  $\frac{\overline{KH} \times \dot{z}}{12V}$ , o equilibrio será instavel; quando a fluente  $\frac{\overline{KH} \times \dot{z}}{12V} = d$ , o equilibrio será o limite, que separa os casos, em que o solido deve boyar com estabilidade daquelles, em que o equilibrio he momentaneo, e instavel.

Para determinar o limite no caso presente he necessario achar a fluente de  $\frac{\overline{KHz}}{12V}$ ; porque QS=r, e QW=z,  $WH=\sqrt{r^2-z^2}$   $KH=2\times\sqrt{r^2-z^2}$ , e  $\overline{KHz}=8\times\overline{(r^2-z^2)^{\frac{3}{2}}\times z}$ , a fluente da qual quantidade, quando z cresce desde o, até r he  $\frac{8\times 3}{16}$  (\*), e para ambos os semicirculos a fluente de

<sup>(\*)</sup> Fluente de  $(r^2-z^2)^{\frac{3}{2}} \times z$  = fluente de  $r^2 \times (r^2-z^2)^{\frac{1}{2}}z$  — fluente de  $(r^2-z^2)^{\frac{1}{2}}z^2$  — fluente de  $(r^2-z^2)^{\frac{1}{2}}z^2$  — fluente de  $(r^2-z^2)^{\frac{1}{2}} \times z$  —  $(r^2-z^2)^{\frac{1}{2}} \times z^2$  —  $(r^2-z^2)^{\frac{1$ 

 $\overline{KH} \times \dot{z} = 3 \pi r^4$ ; e porque PQ = ln, e a área do circulo AIBSA he  $\pi r^2$ , o volume da parte mergulhada V he  $=\pi r^2/n$ ; por quanto  $GP = \frac{l}{2}$ ; e  $OP = \frac{ln}{2}$ , donde  $GO = \frac{l-ln}{2} = d$ : e porque a fluente de  $\frac{\overline{KH} \times \dot{z}}{12V} = \frac{3\pi r^4}{12\pi r^2 ln}$ ; fazendo fluente de  $\frac{\overline{KH} \times \dot{z}}{12V} = d$ , a fim de obter o limite, ou limites, que separas os casos de equilibrio permanente dos casos do equilibrio instavel, obteremos a equação  $\frac{3\pi r^4}{12\pi r^2 ln} = \frac{l-ln}{2}$ , ou  $\frac{r^2}{2^2} = n-n^2$ ;  $n^2-n$ =  $-\frac{r^2}{2l^2}$ ; ou se 2r se faz =b= ao diametro da base,  $n^2-n$ =  $-\frac{b^2}{8l^2}$ ,  $e n = \frac{1}{2} + \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{b^2}{8l^2}}$ . Se com tudo o diametro da base tem para o eixo, maior razao do que  $\sqrt{2}$  para 1; nao se póde assignar o valor da gravidade especifica do solido, que o sará boyar em hum estado de equilibrio insensivel; ou por outras palavras, nao fe acha a gravidade especifica, que separa os casos, em que o cylindro fluctuará permanente, daquelles em que elle se deve revirar, quando o eixo coincidir na linha vertical. Quando o diametro da base tem para o comprimento do cylindro, razao menor que  $\sqrt{2}$ : a 1 dous valores da gravidade especifica se pódem sempre assignar, que determinem os limites dos casos, em que o fo-

to, a fluente total de  $(r^2-z^2)^{\frac{3}{2}}z=r^2\times \text{área } QBWH+\frac{r^2z^2}{8}\times \sqrt{\frac{r^2z^2}{z^2}}$   $-\frac{2z^4}{8}\times \sqrt{\frac{r^2-z^2}{z^2}+\frac{r^4}{8}}\times \text{arco}\frac{HS}{r}-\frac{\pi r^4}{16}, \text{ por causa de fer o arco}$   $\frac{HS}{r}=\frac{\pi}{2}, \text{ quando } z=0, \text{ ou } SH=SB; \text{ quando } z=r \text{ esta fluente que he}$   $a \text{ de } \overline{(r^2-z^2)^{\frac{1}{2}}}z \text{ no entanto que } z \text{ augmenta de } 0, \text{ até } r \text{ he} = r^2\times \text{ área } SBQ$   $-\frac{\pi r^4}{16}=\frac{\pi r^4}{4}-\frac{\pi r^4}{16}=\frac{3\pi r^4}{16}.$ 

lido fluctuará com estabilidade, ou se haverá de virar; isto he  $n = \frac{1}{2} + \sqrt{\frac{1}{4} - \frac{b^2}{8l^2}}$ . Se a gravidade especifica, for dada, a

razaó do comprimento do cylindro com o diametro da base, se poderá determinar, que sirva de limite nos casos de estabilidade, ou instabilidade de fluctuação com o eixo na vertical. Porque sendo  $n-n^2=\frac{b^2}{8I^2}$ , segue-se que  $\frac{b}{l}=\sqrt{8n-8n^2}$ ; conseguintemente n, sendo dado, se o diametro da base for para o comprimento do eixo em razaó menor, que a de  $\sqrt{8n-8n^2}$ : a 1, o solido se haverá de revirar. Do mesmo modo se  $n=\frac{3}{4}$ ,  $\sqrt{8n-8n^2}=\sqrt{\frac{3}{2}}=$ 

1,2247; se porém, o diametro da base tiver para o comprimento do eixo, maior razas que a de 1,2247 para 1, elle sluctuará permanente com o seu eixo vertical; se a razas for menor, haver-se-ha de revirar desta posiças.

Supponha-se hum paraboloide conico CEDK, (Fig. XXIV.) de dimensões dadas, e de gravidade especifica tambem conhecida, collocado na superficie do fluido com o vertice para baixo, e o eixo do dito paraboloide vertical; quer-se determinar (segundo o comprimento do eixo, e o paramento da parabola, geradora do solido de revolução,) os limites dos casos, em que o solido fluctuará permanente; e aquelles em que, elle se ha de revirar.

O plano da base do paraboloide se suppoem perpendicular ao eixo: o plano CED representa a secças, que passa pelo eixo do solido, a qual he em consequencia huma parabola. Supponhamos, que a gravidade especifica he tal, que obriga o solido a mergulhar-se á profundidade FE. Represente o plano AIBHA huma secças circular do solido, que coincida com a superficie do sluido; tire-se hum diametro HI, e o diametro AB perpendicular a HI.

Por hum ponto W, no rayo FH, tire-se a ordenada KM, perpendicular a FH, e supponhamos que o solido se move ao redor de hum eixo de movimento, parallelo ao diametro HI; seja o parametro da parabola = p, o comprimento do eixo KE = a, FW = z, a gravidade especissca = n;  $\pi = 3.14159$ ; além disto seja G o cen-

tro de gravidade do folido, e O o centro de gravidade da parte mergulhada. Logo, porque o volume mergulhado AEB, he para o volume CED como  $\overline{AB} \times EF$  he para  $\overline{CD} \times EK$  , ou como  $\overline{EF}$ : para  $\overline{EK}$ ; e porque o volume mergulhado AEB he para o volume CED, como n para  $\mathbf{r}$ , fegue-fe que temos  $\overline{EF}:\overline{EK}$  $=a^2::n$  para  ${f r}$ ,  ${f e}$  por este motivo  $EF=a\,\sqrt{n}$ ,  ${f e}$   $\overline{FB}=pa\sqrt{n};$ recorrendo à expressaó para determinar a estabilidade dos corpos fluctuantes, quando as inclinações a respeito da posição de equilibrio fao muito pequenas, ou fluente de  $\frac{\overline{KM} \, \dot{z} \times s}{r_2 \, V} - ds$ , nós temos no caso presente fluente completa de  $\overline{KM}$ 's =  $3\pi \times \overline{FB}$ '; ou por causa de ser  $\overline{FB} = p^2 a^2 n$ , a fluente de  $K\overline{M} \stackrel{:}{z} = 3 \pi p^2 a^2 n : V$ , ou o volume mergulhado =  $\frac{\pi a^2 pn}{2}$ ; e porque pelas propriedades da figura  $GE = \frac{2a}{3}$ , e  $OE = \frac{2a\sqrt{n}}{3}$ , temos  $GO = \frac{2a - 2a\sqrt{n}}{3}$ =d, feitas estas substituições no valor geral, fluente de  $\frac{\overline{KM} \stackrel{.}{z} \times s}{}_{12}V$ - ds; esta expressa se torna =  $\frac{3 \pi p^2 a^2 n \times 2 \times s}{12 \times \pi a^2 pn} - \frac{2a - 2a \sqrt{n} \times s}{2}$ que sendo feita =0, a sim de obter o valor do limite procurado, teremos  $\frac{p}{2} - \frac{2a - 2a\sqrt{n}}{3} = \frac{3p - 4a - 4a\sqrt{n}}{6} = 0$ , e  $\sqrt{n}$  $=\frac{4a-3p}{4a}$ ; confeguintemente  $\sqrt{n}:1::a-\frac{3p}{4}:a$ .

Desta determinação de valores, se mostra que, se o eixo for para o parametro em razao menor, que a de 3 para 4; não se póde assignar gravidade especifica ao solido, por esseito da qual elle sluctûe, naquelle equilibrio de indisferença, ou no que tem o meio entre a instabilidade, e a estabilidade de sluctuação; em se

gundo lugar, se a gravidade especisica do solido tem maior razao para a do sluido, do que a que tem o quadrado da differença, entre o eixo, e tres quartos do parametro: para o quadrado do eixo, (sendo collocado o eixo perpendicularmente) o solido sluctuará com estabilidade nesta posição; em terceiro lugar, se a gravidade especisica do solido tem para a do sluido menor razao, que o quadrado da sobredita differença tem para o quadrado do eixo; se haverá de revirar, toda a vez que sor collocado no sluido com o eixo na vertical, e haverá de estabelecer-se em estado permanente: boyando com o eixo inclinado á dita linha vertical.

Estes limites concordad precisamente com os que sad demonstrados por Archimedes no segundo livro do seu tractado, intitulado: De iis qua in humido vehuntur (\*) proposiçad III., e proposiçad IV.

Se a gravidade especifica do paraboloide conico for menor, que o limite que exactamente se indagou, e se o eixo for para o parametro em razaó maior que a de 3 para 4, e menor que a de 15 para 8, haverá de boyar permanente no sluido, com o eixo inclinado ao horizonte, e com a base totalmente sóra da superficie, também inclinada, por hum angulo qualquer, menor, que 90°, o qual angulo se póde bem determinar pela construcção geometrica seguinte, sujeita á limitação, que haverá de resultar da mesma construcção, ou do calculo fundado sobre ella.

Seja a secção do cone paraboloide representada por ASBTD (Fig. XXV.) a qual secção será huma parabola. Seja dividido o eixo BE em tres partes iguaes, huma das quaes he EF. Pelas propriedades desta sigura, F será o centro da gravidade do solido. Na linha FB tomai FH igual á ametade do parametro, e por H tirai a linha indesinida  $\Gamma GZ$  perpendicular a BE, e na linha GZ tome-se HK = FB; e na linha  $H\Gamma$ , tome-se HI, a qual será para HK, na razao da gravidade especissica do solido para a do sluido; e divida-se IK em duas partes iguaes no ponto L; com

<sup>(\*)</sup> As demonstrações de Archimedes, que dizem respeito ao cone paraboloide, saó fundadas na hypothese, de que este solido he gerado pela revoluças de huma parabola rectangular ao redor do seu eixo; mas nas he preciso sazer attenças ao angulo do vertice, porque dado o cone se póde achar nelle a secças semelhante a huma parabola dada, inda que nas seja o cone rectangulo no dito vertice, sendo o eixo de sufficiente comprimento.

o centro L, e o rayo LI, descreva-se o semicirculo KOI, que corte o eixo BE no ponto O; por O tire-se OC parallela a KI, e que corte a parabola no ponto C, e tire-se PCN tangente a parabola no ponto C. Por C tire-se a linha indefinida CR parallela a BE, que corte a linha KI no ponto G, na linha CR tome-se GQ igual a meio GC, e por Q tire-se SQT parallela a PCN. Quando o cone parabolico fluctuar no estado de permanencia, e descanço, a superficie do fluido coincidirá com a linha SQT, e o eixo será inclinado ao horizonte pelo angulo ONC: pelos pontos F e G, tire-se a linha indefinida FGM.

A ordem da demonstração será a seguinte. 1.º Mostrar que segundo a construcção o volume da parte mergulhada SCBT; he para todo o solido na mesma razão, que a gravidade especissea do solido he para a do sluido.

2.º Mostrar, que o centro de gravidade da parte mergulhada, e o centro de gravidade do solido, estas na mesma linha vertical; e conseguintemente a construcção haverá de pôr o solido em huma posição de equilibrio:

3.º Demonstrar, que o equilibrio assim constituido he o de estabilidade. Porque, pelas propriedades do circulo, HI he para HK, como o quadrado de OH, he para o quadrado de HK; como o quadrado de CQ  $\left(=\frac{3}{2}\times HO\right)$ ; he para o quadrado de

 $BE\left(=\frac{3}{2}\ BF\right)$ ; além disto porque por construcção a gravidade especifica do solido he para a do fluido como HI: para HK; segue-se que assim como a gravidade especifica do solido he para a gravidade especifica do fluido, assim he o quadrado de CQ para o quadrado de BE; e conseguintemente está provado, que quando este solido sluctúa, segundo a posição descripta na construcção, o volume mergulhado SCBT: será para a grandeza total, como a gravidade especifica do solido he para a do sluido, o que primeiramente se demonstrou.

Em fegundo lugar, por quanto CQ he a abscissa do fegmento SCT, que corresponde ao vertice C, e á ordenada SQ, e por construcção CG = 2 GQ, segue-se das propriedades do solido, que G he o centro de gravidade do segmento, ou da parte mergulha-

da SCBT. Pelas propriedades da parabola, assim como ON: he para CO; assim he CO: para metade do parametro, isto he, como ON:CO:CO=GH:FH; e demais porque os triangulos GHF, CON, tem cada hum delles hum angulo recto, e os lados que comprehendem os angulos iguaes são proporcionaes, segue-se que são semelhantes os triangulos; e por tanto o angulo OCN= ao angulo NFG: a somma dos angulos FNC, NFC, he por tanto igual a hum angulo recto, e a linha FGM he perpendicular á linha horizontal PCN; e porque F por construçção he o centro de gravidade do cone parabolico, e G, se tem provado ser o centro de gravidade da parte mergulhada, e a linha FGM he perpendicular ao horizonte, segue-se que os centros do solido total, e da parte mergulhada esta o na mesma linha vertical, e conseguintemente o solido se acha em huma posição de equilibrio, conforme a construçção.

Terceiro: Este equilibrio he o de estabilidade; porque se deve entender, que o solido se revolve ao redor do seu eixo, (que passa pelo centro de gravidade) por hum pequeno angulo, e em huma direcças tal, que deprime humas partes para D, e eleva outras para A; neste caso o ponto mais baixo da curva será situado entre C, e B: Supponha-se, ser este em W, tire-se WX = CQ, parallela a BE, e tome-se  $Wg = \frac{2}{3}$  de WX.

Logo porque (\*)  $\overline{CQ}$ : he para  $\overline{BE}$ :: como a gravidade especissica do solido, para a do fluido; he evidente que de qualquer sórma que o eixo BE for inclinado ao horizonte:  $\overline{CQ}$ , e por conseguinte CQ deve continuar sempre com o mesmo valor; e por tanto  $\frac{2}{3}$  de  $CQ = \frac{2}{3}$  de WX, ou CG = Wg; conseguintemente G he o centro de gravidade da parte mergulhada depois da inclinação; e porque a abscissa, ou porção do diametro, intercepto (entre o ponto mais baixo, e a superficie do fluido) deve ser sempre da mesma grandeza, em quanto, a gravidade especissica for a mesma; e pela construcção Wx se fez igual á abscissa CQ, segue-

fe que quando o folido for inclinado de maneira que o ponto mais baixo haja de coincidir com W, CG = wg, e confeguintemente wg he fempre menor que wV; fe pois tirarmos a linha gz pelo centro de gravidade g, perpendicular ao horizonte, o ponto de interfecção z com a linha horizontal RU, cahirá entre os pontos F, e U; e o esforço do fluido, actuando na direcção da linha gz causará hum movimento angular no folido, (\*) que eleva o ponto D, e deprime no fluido o ponto A, ou por outras palavras, haverá de contrapezar a inclinação do folido, pela qual elle he tirado da sua posição de equilibrio. Pelo mesmo methodo de argumentar se mostra, que se o folido he inclinado em direcção contraria, huma nova força se fórma pela posição do centro de gravidade da parte mergulhada, a qual restitue o folido á sua primeira situação; como achamos pela construeção; a qual repoem o folido em huma posição de equilibrio permanente.

Varias condições, pelas quaes esta construcção he limitada, se deduzirao mais facilmente da indagação analytica, do que recorrendo ás construcções Geometricas.

Para representar em termos geraes o angulo CNO, com que o solido se inclina ao horizonte; seja BE = a; 2HF, ou o parametro =p; seja a gravidade especifica do solido para a do fluido, como n: para  $\mathbf{1}$ ; conseguintemente  $FH = \frac{p}{2}$ ;  $BH = \frac{2a}{3} = \frac{p}{2} = \frac{4a - 3p}{6}$ ; e porque pela construcção  $KH:HI::\mathbf{1}:n$ ,  $eKH = BF = \frac{2a}{3}$ ; segue-se, que  $HI = \frac{2an}{3}$ , e  $HO = \frac{2a\sqrt{n}}{3}$ ; conseguintemente  $OB = HB - HO = \frac{4a - 3p}{6} = \frac{2a\sqrt{n}}{3}$  =  $\frac{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}{6}$ ;  $CO = \sqrt{\frac{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}{6}} \times \sqrt{p}$ : e porque  $ON = \frac{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}{3}$ , se vê, que CO: será para ON; is iso he a tangente do angulo de inclinação CNO: será para o rayo, como

<sup>(\*)</sup> Pag. 15.

mo 
$$\sqrt{\frac{4a-3p-4a\sqrt{n}}{6}} \times \sqrt{p}$$
, he para  $\frac{4a-3p-4a\sqrt{n}}{6}$ , ou como  $\sqrt{\frac{\frac{3}{2}\times p}{4a-3p-4a\sqrt{n}}}$ , he para I. Quando porém o angulo CNO fe faz igual a 90.°, que he, quando o folido bóya com o eixo em huma pofiçad vertical, a tangente da inclinaçad  $\sqrt{\frac{\frac{3}{2}p}{4a-3p-4a\sqrt{n}}}$ , fe torna infinita, ou, o que vem a fer o mesmo, quando  $4a-3p-4a\sqrt{n}=0$ ; e conseguintemente  $\sqrt{n}=\frac{4a-3p}{4a}$ , que precisamente coincide com o limite, deduzido, por hum differente methodo (\*) de indagação.

Mas huma outra questao se apresenta aqui. He evidente que esta construcção tem lugar sómente quando o solido sluctúa de maneira, que o total da base AD esteja sora do sluido, e por cima da superficie delle. Falta porém saber em que casos esta condição tem lugar, e qual deva ser o valor da gravidade especifica, e a razao do eixo, ao parametro, quando o solido sluctuar permanente; e com a condição, de que á superficie do sluido passe por huma das extremidades da base A.

O refultado dará os limites, ou o limite, (fenas houver mais que hum) que fepare os casos da fluctuação permanente, estando a base do solido inteiramente fóra, ou para cima da superficie do fluido; e os outros casos, em que huma porção da base está mergulhada, abaixo delle. Ora conservando-se as mesmas denominações; porque (Fig. XXVI.), OB ou  $BN = \frac{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}{6}$ ; e EB = a, sommando teremos  $EN = \frac{10a - 3p - 4a\sqrt{n}}{6}$ ; e porque NW = CQ (\*\*) =  $a\sqrt{n}$ , segue-se que EW = EN - NW = P

<sup>(\*)</sup> Pag. 42.

<sup>(\*\*)</sup> Pela precedente indagação se mostra que  $HO = \frac{2a\sqrt{n}}{3}$ ; e porque  $HO = \frac{6C}{3}$ ; e porque  $HO = \frac{1}{3}$ 

 $\frac{10a - 3p - 10a\sqrt{n}}{6}$ ; e porque  $AE = \sqrt{ap}$ ; e a tangente do angulo CNO , ou AWE , tem para o rayo , a mesma razao de EA para EW , ou como  $\sqrt{ap}$ :  $\frac{10a - 3p - 10a\sqrt{n}}{6}$ , e porque  $AE = \sqrt{ap}$ , a tangente do angulo CNO, ou  $A\!W\!E$ , he para o rayo, como  $E\!A$ para EW; ou como  $\sqrt{ap}$ :  $\frac{10a - 3p - 10a\sqrt{n}}{6}$ ; isto he, fazendo o rayo = 1 , a tangente do angulo  $\mathit{AWE}$  , ou  $\mathit{CNO}$  he = $\frac{\sqrt{ap} \times 6}{10 a - 3p - 10 a \sqrt{n}}$ , mas a tangente (\*) de CNO he =  $\sqrt{\frac{\frac{3}{2} \times p}{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}}$ , as quaes ambas quantidades fao por tanto iguaes, ou  $\frac{\sqrt{ap} \times 6}{10a - 3p - 10a\sqrt{n}} = \sqrt{\frac{\frac{3}{2}p}{4a - 3p - 4a\sqrt{n}}};$ ou fazendo  $I - \sqrt{n} = m$ ,  $\frac{\sqrt{ap} \times 6}{10 ma - 3p} = \sqrt{\frac{\frac{3}{2} \times p}{4 ma - 13p}}$ ; e quadrando ambos os membros  $\frac{36 ap}{100 m^2 a^2 - 60 map + 9 p^2} =$  $\frac{3p}{2 \times 4ma - 3p}$ , ou  $\frac{24a}{100 m^2 a^2 - 60 map + 9 p^2} = \frac{1}{4 ma - 3p}$ , que fe reduz á equação  $100 m^2 a^2 - 60 map + 9p^2 = 96 ma^2 - 72 ap$ ; ou  $\frac{m^2 - 60pa + 96a^2}{100a^2} \times m = \frac{-9p^2 - 72ap}{100a^2}.$ Por quanto  $m = \frac{30pa + 48a^2}{100a^2} + \sqrt{\left(\frac{30ap + 48a^2}{100a^2}\right)^2 - \frac{9p^2 + 72ap^2}{100a^2}}$  $= \frac{30 p + 48 a}{100 a} \pm \sqrt{\frac{576 a^2 - 1080 ap}{2500 a^2}} =$  $\frac{15 p + 24 a \pm \sqrt{576 a^2 - 1080 pa}}{50 a}$ ; confeguintemente restituindo o va-

<sup>(\*)</sup> Pag. 51.

valor de 
$$m = 1 - \sqrt{n}$$
,  $1 - \sqrt{n} = 15 p + 24 a \pm \sqrt{\frac{576a^2 - 1080ap}{50 a}}$ ;  
e daqui temos  $\sqrt{n} = \frac{26a - 15 p \pm 6 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50 a}$ .

Varias illações se deduzem desta determinação. Em primeiro lugar, posto que o objecto da precedente questao, soi achar hum valor sómente da gravidade especifica, que motivasse fluctuar o solido em equilibrio permanente, com a extremidade da base, coincidindo na superficie do sluido; com tudo pelo resultado, se vê que ha dous valores da gravidade especifica, que satisfazem a esta condição debaixo de certa excepção, que aliàs se descobre pela solução; isto he, que o eixo a será para o parametro p em maior razao que a de 15 a 8; porque se esta razao for menor, 8 a será menor que 15 p; e neste caso  $\sqrt{8a-15p}$  se torna impossível.

Das ditas circumstancias se póde inferir, que toda a vez que, o eixo tiver para o parametro menor razao, do que 15 para 8, haverá de sluctuar permanente sobre o sluido com a base toda a cima do sluido, seja qual for a gravidade especissica do solido. Este limite he precisamente o mesmo, que está demonstrado por Archimedes no 2.º livro do seu Tratado, que já citamos De iisque in humido vehuntur; Proposição VI. Quando o eixo tem maior razao para o parametro, que a de 15:8, o solido haverá de sluctuar no equilibrio permanente de hum dos dous modos; ou com a base toda fóra do sluido, ou parte; sómente mergulhada dentro do sluido, conforme a gravidade especissica. Se o eixo a: tiver para p parametro: maior razao que 15 para 8, sazendo a gravidade espe-

cifica , 
$$n = \left(\frac{26a - 15p + 6 \times \sqrt{2}a \times \sqrt{8}a - 15p}{50a}\right)^2$$
, ou  $n = \frac{26a - 15p - 6 \times \sqrt{2}a \times \sqrt{8}a - 15p}{50a}$ , fendo a gravidade especisica do fluido = 1, o solido fluctuará com a extremidade da base tangente á superficie do fluido. Se a gravidade especifica for maior, que  $\left(\frac{26a - 15p + 6\sqrt{2a} \times \sqrt{8a - 15p}}{50a}\right)^2$ , o solido haverá de flu-

Cuar com a base toda fóra do fluido.

Se a gravidade especifica do solido he para a do sluido em qualquer razao, que seja entre os limites de

$$\left(\frac{26a - 15p + 6 \times \sqrt{2}a \times \sqrt{8}a - 15p}{50}\right)^{2} \text{ (*) para } a^{2}, e$$

$$\left(\frac{26a - 15p - 6 \times \sqrt{2}a \times \sqrt{8}a - 15p}{50}\right)^{2} \text{ para } a^{2}, \text{ o folido}$$

haverá de fluctuar, com a base em parte mergulhada, para baixo da superficie do fluido.

Estes limites sao determinados pela construcçao geometrica no Tratado a cima citado (Lib. XI. Propos. X., e seg.), a qual construcçao poderá na indagação precedente servir como de Comento, e Analyse; e alguma explanação desta especie, se póde julgar mais necessaria, quanto senao achao na dita Obra, vestigios do methodo, porque soi resolvido hum Problema de tao grande dissiquidade, sem o soccorro das Operações Analyticas; e a sinal, de huma qualquer Analyse, que parecesse competente para seme-lhante questao. (\*\*)

Esta construcção de Archimedes, póde-se julgar justamente como (\*\*\*) hum dos mais curiosos restos da Synthese Geometrica dos Antigos, e vai aqui mettida, a sim de que pela sua elegancia se veja em hum ponto de vista mais conveniente, entre as soluções pela Analyse, e pela Construcção Geometrica.

Sendo dada a parabola APBL (Fig. XXVII.) que he huma fecça do cone parabolico, que passa pelo eixo BD, fendo dado o eixo BD, que seja para o parametro em maior raza o de

<sup>(\*)</sup> Sendo a gravidade especifica do fluido 1, a multiplicação dos dous termos por  $a^2$  faz desapparecer o denominador de hum termo, e apparecer  $a^2$  no numerador do outro.

<sup>(\*\*)</sup> Antes de se demenstrar syntheticamente huma proposição, he preciso que se indague, ou descubra por alguns previos raciocinios: Suppoem-se que os Geometras antigos de proposito occultavas a analyse da suas proposições: mas como não se produz huma evidencia, que satisfaça, para prova desta conjestura, he de crer que o segredo, ou mysterio supposto, nasça da salta de caracteres, ou significação propria, pela qual as questões analyticas se podessem convenientemene te exprimir.

<sup>(\*\*\*)</sup> Lib. II. Propos. X. De jisque humide vehuntur.

de 15 a 8, pódem-se exprimir por construcção as duas razões, que

deve ter a gravidade especifica do cone paraboloide, para a do fluido; de maneira que, o solido haja de fluctuar permanente no fluido, quendo a superficie delle passa por huma extremidade da base. BD represente o eixo do paraboloide, DA seja a maior ordenada do eixo, juntem-se os dous pontos B, e A, e divida-se em duas iguaes a linha BA no ponto T; tire-se TH perpendicular a AD; e com o eixo TH, e a ordenada AH, descreva-se a parabola ATD; no eixo BD, corte-se  $DK = \frac{1}{3}DB$ , e saça-se  $KR = \frac{1}{2}$  parametro; além disto, corte-se KC para DB, na razao de 4 a 15, conseguintemente DB tem maior razad para KR, que 15:4; e porque KR, he metade do parametro, fegue-fe que o eixo, he ao parametro, em maior razao, que a de 15 a 8. Pelo ponto C, tire-se  $C\!E$  parallela a  $D\!A$ , que corte  $B\!A$  no ponto  ${f E}$  , e tire-se  $E\!Z$ perpendicular a AD. Com a ordenada AZ, e o eixo ZE descreva-se a parabola AEI; e pelo ponto R, tire-se a linha RGY, que corta a parabola AEI, nos pontos G, e Y; pelos pontos G e Y, tirem-se as linhas ON, PQ perpendiculares a AD, que cortem a parabola  $\mathcal{A}TD$  nos pontos X, e F. Logo a propofiçad affirma que o solido fluctuará permanente no fluido com a superficie, ou secçao superficial do fluido em contacto com hum ponto qualquer da

Em vez de expor a Demonstração Geometrica desta construcção, será mais expedito no presente caso proceder por hum methodo inverso, isto he suppor a construcção verdadeira, e deduzir della as proporções das gravidades especificas da questao, para comparar as proporções, assim deduzidas, com as outras, que se acharão por meio da analyse.

base, quando a gravidade especifica do solido for para a do fluido, como o quadrado da linha OX para o quadrado do eixo BD, ou como o quadrado da linha PF para o quadrado do

eixo BD.

Procedendo por este methodo tirem-se pelos pontos X, e O as linhas SX, e OY parallelas a AD, e porque o eixo DB = a, e  $DK = \frac{a}{3}$  por construcção, e  $KC = \frac{4a}{15}$ , segue-se que,  $DC = \frac{a}{3}$ 

 $\frac{9a}{15}$ , e  $BC = \frac{6a}{15}$ , mas pelas propriedades da parabola  $DA = \sqrt{pa}$ , e os triangulos ABD, ECB, por ferem femelhantes dao EC = $\frac{DA \times BC}{RD} = \frac{\sqrt{ap} \times 6}{15} = ZD$ ; além difto DB : ZE, ou DC : :DA:ZA, isto he  $a:\frac{9a}{15}::\sqrt{ap}:ZA=\frac{9\sqrt{ap}}{15}$ , e conseguintemente o parametro da parabola  $AEI = \frac{\overline{AZ}}{\overline{ZE}} = \frac{\overline{AZ}}{DC} = \frac{9 \times 9 \times ap}{15 \times 15}$  $\times \frac{15}{9a} = \frac{9p}{15}$ . E porque  $RC = EM = KC - KR = \frac{8a - 15p}{30}$ , e  $\overline{ZN}=$  ao parametro da parabola , AEI imes ME , fegue-fe que  $ZN = \sqrt{\frac{ME \times 9 \ p}{15}} = \sqrt{\frac{8 \ pa - 15 \ p^2}{50}}$ , e ND = ZD - ZN = $EC - ZN = \frac{\sqrt{ap \times 6}}{15} - \sqrt{\frac{8ap - 15p^2}{50}} = \frac{\sqrt{8ap - \sqrt{8ap - 15p^2}}}{\sqrt{50}}$ e  $BY = \frac{ND^2}{p} = \frac{16a - 15p - 4\sqrt{2a} \times \sqrt{8a - 15p}}{50}$ , e YD $=ON = a - \frac{16 a - 15 p - 4 \sqrt{2 a} \times \sqrt{8 a - 15 p}}{50}, =$  $\frac{34 a + 15 p + 4 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50}$ ; e porque HN = HD(\*) – ND, teremos  $HN = HD = HA = \frac{\sqrt{ap}}{2}$  –  $\frac{\sqrt{8} ap - \sqrt{8} ap - 15^{\circ} p^{2}}{\sqrt{50}} = \frac{\sqrt{ap} + \sqrt{16} ap - 30^{\circ} p^{2}}{10} (**), e TS =$  $\frac{\overline{HN}}{\text{parametro de } ATD} = \frac{17 a - 30 p + 2 \sqrt{2a} \times \sqrt{8 a - 15 p}}{50}; \text{além}$ dif-

<sup>(\*)</sup>  $HD = HA = \frac{\sqrt{ap}}{2}$ .

<sup>(\*\*)</sup> Reduzindo a factores V50 dite.

disto porque  $TH = \frac{a}{2}$ , e NX = TH - TS, segue-se que  $NX = \frac{a}{2}$   $\frac{17 a - 30 p + 2 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50} = \frac{8 a + 30 p - 2 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50}$ ; ou finalmente  $OX = \frac{34 a + 15 p + 4 \times \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50} = \frac{8 a + 30 p - 2 \times \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50} = \frac{26 a - 15 p + 6 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 5 p}{50}$ 

Por huma computação femelhante á precedente fe acha que a linha  $PF = \frac{26 a - 15 p - 6 \sqrt{2} a \times \sqrt{8} a - 15 p}{50}$ .

He por tanto huma consequencia da construcção geometrica; que se suppoz verdadeira, que o paraboloide haverá de sluctuar em equilibrio permanente, com a extremidade da base, em contacto com a superficie do sluido, se a gravidade do solido for para a do sluido em alguma das duas razões; ou como

$$\left(\frac{26 a - 15 p + 6 \times \sqrt{2 a} \times \sqrt{8 a - 15 p}}{50}\right)^2$$
: para  $a^2 (*)^{\frac{\pi}{2}}$ ; ou como

$$\left(\frac{26a-15p-6\times\sqrt{2a}\times\sqrt{8a-15p}}{50}\right)^2: \text{ para } a^2; \text{ que con-}$$

corda precisamente com as proporções, que se deduzirão da resolução analytica; pela qual conformidade, tanto à construcção, como à indagação se confirmad, huma à outra. Observou-se no contexto das paginas antecedentes, que os theoremas analysados para descobrir a posição, suchuante, dos corpos, são não menos applicaveis a determinar a estabilidade da stutuação, do que à resistencia, que a pressa do sluido oppoem a qualquer força, applicada a desviar o corpo sluctuante, da sua posição de equilibrio.

Ef-

<sup>(\*)</sup> Multiplicando os dous termos por a2.

Este ultimo he hum ramo da statica, que mercee toda a attençao, que a theoria e a pratica experimental pódem prestar-lhe, pela immediata relação, que tem com o movimento, e equilibrio dos navios no mar.

Por este principio o impulso do vento se torna essessivo para o movimento progressivo do navio; ou por outros termos, para lançar para vante o navio, que faltando-lhe a estabilidade, obedece mais depressa á deviação da perpendicular, para metter a borda, do que a caminhar para vante, pela força do vento; e quando hum navio vai a virar-se por hum choque dos elementos, ha huma força de estabilidade, que o sustenta; e se ella he susficiente o vai pouco, e pouco restituindo á sua posição vertical.

A estabilidade do corpo sluctuante, quando elle he inclinado por algum angulo qualquer, com a posição vertical, se obteve já indagando hum valor geral da distancia perpendicular GZ (\*)  $=\frac{bA}{V}-ds$  (Fig. II.); que he a distancia entre as duas linhas verticaes huma das quaes, passa pelo centro de gravidade do folido, e a outra, pelo centro de gravidade da parte mergulhada.

Este principio se deve agora applicar, para determinar a estabilidade dos navios: isto se conseguirá achando, ou por construcção, ou por calculo, o comprimento da linha GZ: e se o pezo do vaso for W, a medida da estabilidade será  $ZG \times W$ , pela qual se vê de plano, que se huma força qualquer M, for applicada a huma distancia do centro de gravidade SG (Fig. II.), e em huma direcção perpendicular a SG, para contrabalançar a força da estabilidade, haverá lugar a equação  $M \times SG = W \times GZ$ .

No caso particular, quando os angulos, porque os solidos fluctuantes se inclinas, ou desvias da posiças do equilibrio, sas muito pequenos, a linha GZ (Fig. II.) se achou ser sluente

 $\frac{\overline{AB} \times \dot{z} \times s}{12V} = ds$ , em cuja expressa  $\dot{z}$  he huma pequena porça

de

<sup>(&#</sup>x27;) Pag. 13.

ta-

de huma linha, que se tira, coincidindo com a superficie do fluido, e parallela ao eixo do movimento; AB lie a largura do folido, à superficie d'agua, que corresponde á linha z parallela ao eixo; V he o total deslocamento do fluido, ou o volume mergulhado; d, he a distancia GO; e s o seno do pequeno angulo de deviação, ou inclinação com a vertical, no equilibrio. Pelo que respeita a esta expressao, deve-se observar, que huma vez que

fluente de  $\overline{AB \times s \times z} = ET$  (Fig. II.), e d = OG = EG, se-

gue-se que fluente de  $\overline{AB}$ ' $\dot{z}$  = ES, e fluente de  $\frac{\overline{AB}}{12V}$  — d =

GS; a qual quantidade he constantemente a mesma, seja qual for a inclinação do equilibrio, com tanto que, sejao muito pequenas as inclinações; isto he o ponto S he immovel a respeito do ponto G, em quanto o corpo fluctuante, se revolve por quaesquer pequenos angulos, ao redor do eixo, que passa pelo centro de gravidade G, em huma direcçao perpendicular ao plano ADHB. Porque huma vez que, a medida da estabilidade  $GZ \times W$  he fluente

 $\frac{\overline{AB} \times \dot{z}s}{12V}$  —  $ds \times W$ , e fluente de  $\overline{AB} \times \dot{z}$  — d = GS

( Fig. II.), fegue-fe, que a medida de estabilidade  $=W \times SG \times s$ , concorda com o valor, que Euler deduzio, por outros methodos, para exprimir a estabilidade dos navios, quando os angulos de inclinação tem a propriedade de quantidades desvanecentes. (\*) Se SG = 0, isto he, se o centro de gravidade do solido coincide com o centro de equipendencia, S, denominado por outro modo, metacentro, ou centro de equilibrio, a estabilidade será =0, ou por outros termos, o solido fluctuará em todas as posições do mesmo modo, sem esforço para se restituir á posição vertical, quando he desviado della; ou para por si melmo se inclinar, (sempre na hypothese de que os angulos de inclinação tem sido muito pequenos). Quando o centro de gravidade está situado abaixo do me-R

(\*) Theorie complette de la construccion des vaisseaux.

tacentro, o solido deve fluctuar com estabilidade; a medida da qual he  $W \times SG \times s$ , em cujo caso esta força actúa no solido, para o fazer gyrar em huma direcças contraria à aquella, em que o solido solido solido desviado da posiças vertical; mas quando o centro de gravidade he collocado a cima do metacentro, (Fig. II.) a quantidade  $W \times SG \times s$  passando pelo o, se torna em huma força, que actúa com o sim de fazer gyrar o solido na mesma direcças, em que elle solidade.

A determinação do ponto S, vem a ser por estas razões de importancia, na estimação da estabilidade dos navios, e dos outros corpos, quando os angulos de inclinação são muito pequenos, e he particularmente de proveito, quando se tem de determinar, se o solido collocado no sluido, haverá de sluctuar permanente, ou haverá de se revirar. Porque quando são muito pequenos os angulos de inclinação, ou quando são quantidades desvanecentes, depende da estabilidade, ou instabilidade de sluctuação o continuar o solido em huma posição de equilibrio, sluctuando em quietação, ou revolvendo-se sobre o seu eixo; até que se estabeleça em alguma outra posição estavel.

Estes theoremas para a medida da estabilidade, sendo sómente applicaveis, quando os angulos de inclinação são muito pequenos; toda a vez que hum navio, ou outro corpo for inclinado  $10.^{\circ}$ ,  $15.^{\circ}$ , ou  $20.^{\circ}$ , a estabilidade de fluctuação se obterá, recorrendo ao theorema demonstrado já (\*), onde se fez ver, que a estabilidade de hum vaso he comensurada pelo seu pezo, e a distancia entre as duas linhas verticaes, que passao pelo centro de gravidade do mesmo vaso, e o centro de gravidade do mesmo vaso, e o centro de gravidade do volume mergulhado; represente-se por so seno de inclinação do solido com a vertical; V= ao deslocamento total, ou ao volume da parte mergulhada, (por outros termos;) A= ao volume que se mergulha por essento de inclinação, b= á linha horizontal bc; d= á linha GO (Fig. II.), e W= ao pezo do vaso; a medida da estabilidade do vaso, se verá, por este theorema, que he  $W\times GZ=\frac{bA}{V}$ — ds

X

<sup>(&#</sup>x27;) Pag. 11, e 12;

 $\times W$ . Havendo de applicar esta expressas à algum caso practico, suppoem-se conhecida a posição do centro de gravidade do navio, e a posição do centro de gravidade do volume mergulhado, quando se acha collocado o navio na sua posição perpendicular, e em consequencia, a distancia dos dous centros de gravidade representada por GO = d, he tambem dada. O total deslocamento, supponha-se, determinado por algumas experiencias, precedentes; e a sua grandeza se denote por V, e conseguintemente, o pezo de huma quantidade de agua cujo volume he V, será = W, ou por outra expressas, este será o pezo do vaso: s, que he o seno do angulo de inclinação a respeito da posição vertical, he necessariamente dado, por natureza do caso; e deve ser de huma certa grandeza. A quantidade unica, a qual resta para ser determinada, a sim de avaliar a estabilidade do vaso, he bA. Para facilitar esta determinação as observações seguintes se devem prenotar.

Se concebermos huma linha, que passa pelo centro de gravidade de poppa á proa, e parallela ao horizonte, no estado em que o navio se acha na posição vertical, esta linha será chamada, eixo maior, para a distinguir de outra linha, tambem horizontal, que passa pelo centro de gravidade, em huma direcção perpendicular á primeira, e he chamada eixo menor, ou eixo transversal.

Hum plano vertical, que passe pelo eixo maior, quando o vaso se acha na posição vertical, o divide em duas partes iguaes, e semelhantes perseitamente; e neste caso particular as figuras dos navios
se pódem chamar regulares; posto que a outros respeitos sejas de
fôrmas, que se nas sujeitas a proporções algumas uniformes: Da
igualdade destas duas metades do navio, deve necessariamente succeder, que quando elle sluctúa em huma posição permanente, e de
quietação, as partes semelhantes nos lados oppostos sejas igualmente elevadas sobre a superficie da agua.

Hum navio boyando assim, em huma posição de equilibrio, póde-se conceber, estar dividido em duas partes, pelo plano horizontal, que coincide com a superficie d'agua; e a secção formada por este plano, que passa pelo corpo do vaso, he chamada secção da linha d'agua carregada, e he representada na Fig. II. como coincidindo com a linha AB; quando o navio he obrigado a dar a borda, inclinando-se ao redor do eixo maior, por hum angulo SGK, ou

NXB

NXB (Fig. II.), o plano que no navio se representa pela linha AB, será transferido á posição IN, e a secção d'agua haverá agora de passar pelo vaso em huma direcção do plano, que coincida com AB, inclinado ao primeiro plano pelo angulo NXP, e póde-se chamar, méramente para o distinguir, linha secundaria d'agua.

Estes dous planos se cortad reciprocamente hum, e outro, na linha, que se projecta pelo ponto X no plano ABDH, e porque suppondo-se o vaso inclinado ao eixo maior, he de consequencia, que a linha de intersecção, notada pela projecção do ponto X, seja parallela a este eixo: e também porque, segundo as leis da hydrostatica, o volume PXN, que foi mergulhado em consequencia da inclinação, he igual ao volume IXW, que foi elevado sobre a superficie d'agua, os ditos planos, pela mesma razao sao precisamente iguaes; a posição da linha representada pelo ponto X (sempre parallela ao eixo) dependerá da figura, que se der aos lados, do vaso, PN, WI. Temos já visto que, quando a figura he hum parallelepipedo, fluctuante, com dous angulos planos tambem mergulhados, o ponto X (Fig. VI.) divide em duas partes iguaes as linhas, que correspondem a AB, ou IN na Fig. II.; e quando o mesmo solido sluctúa com hum angulo plano, sómentemergulhado, (Fig. X.) o ponto X, se affasta para aquellas partes do solido, que sao mais mergulhadas por effeito da inclinação. Em hum navio, a largura do qual successivamente varía de grandeza de poppa á proa, mas nao em huma proporçao regular, que se possa exprimir por huma lei geometrica, he evidente que, a posição do ponto X, reprefentando a linha, em que a superficie d'agua corta o vaso nas suas duas posições se deve, praticamente, determinar pelos methodos de aproximação, pelos quaes ao mesmo tempo se pódem obter outras condições para esta solução. Porque para achar o valor da quantidade bA na expressa  $W imes \frac{\overline{bA}}{V} - ds$ , he necessario que, a posição do ponto X, seja conhecida de antemao: para determinar esta condição particular, será conveniente imaginar (Fig. II., c XXVIII.), o volume NXP, que foi mergulhado, em consequencia da inclinação; e o volume, que foi elevado a cima da superficie d'agua, ou IXW, que se dividem em segmentos

por planos verticaes, que passa perpendicularmente ao eixo maior, e á distancia de poucos pés, hum do outro, por exemplo de 2, ou 3 pés; cada hum destes segmentos, será de huma fórma de cunha (Fig. XXVIII.), comprehendida, entre dous planos  $X \times Pp$ , e  $X \times Nn$ , inclinados hum, a outro por hum angulo dado da inclinação NXP; e assim os dous planos verticaes, parallelos entre si NXP,  $n \times p$ , que são proximamente iguaes, e a porção NP np do costado do navio, se precisao também avaliar, para obter o valor pedido.

A distancia entre os planos NXP, nxp, he a linha Xx = Nn = Pp; Xx, produzida, he a linha, em que as duas secções d'agua se cortao, reciprocamente huma á outra, e he além disto coincidente com a superficie d'agua, e parallela ao eixo maior. Suppondo-se conhecidas, as dimensões do vaso; as linhas AB, NI serao conhecidas na Fig. II.: Com estes dados as linhas NX, PX (Fig. II. e XXVIII.) se avaliao por estima (\*), e o angulo NXP, sendo dado por supposição; a área NXP se conhecerá pelas regras de Trigonometria, e a área PTNP se pode deduzir pelos methodos sabidos de aproximação (\*\*). Da mesma fórma a área xptn se deve determinar, e à medida das duas áreas, sen-

S do

<sup>(\*)</sup> O determinar-se por estima a grandeza da recta NX, ou PX (Fig. II.) sendo dado o angulo, e o lado AB, ou NI, tem o seu principio na irregularidade do amassamento, e do redondo do sundo, que nao he sujeito á simplicidade Trigonometrica, assim o entendeo o nosso Constructor, o Primeiro Tenente Joao de Sousa, com quem conferimos, e por isso se diz estima, ou avaliação particular, e nao rigorosa determinação.

<sup>(\*\*)</sup> Sterling. De interpolatione serierum, prop. XXXI. Chapman. Traité de la construction de Vaisseaux, Cap. I. Os methodos de approximar a rectificação das curvas, sundados nas series differenciaes, são dados por differentes Authores, especialmente por Sterling, e Simpson. O Almirante Chapman propoem hum methodo muito engenhoso de aproximação, dependente das propriedades da parabola, tanto este como o de Simpson, e Esterling, são sufficientes para calcular com exactidado os problemas de geometria prática, como se mostra pelo exemplo, aqui abaixo ingerido: mas dos dous methodos o mais correcto he o de Mr. Sterling: ambos elles são juntamente comparados nos exemplos seguintes para achar a área curvelinea, que he comprehendida entre hum arco de 30.9, e o rayo, se-

do multiplicada na grossura, ou distancia Xx, será o solido contheudo neste segmento, com hum gráo de exactidas, assaz sufficiente, para o sim da aproximaças requerida. Da mesma maneira o solido composto de todos os segmentos; que sas elevados a cima da superficie, se pódem obter fazendo XI = AB - NX; XW = AB - PX, procedendo como no caso antecedente. Se o aggregado dos segmentos NXP, que representa a parte mergulhada em consequencia da inclinação do vaso, nas for igual ao aggregado dos segmentos IAW (Fig. II.), que se elevas a cima da superficie, a posição do ponto X, ou antes a linha, denotada por este ponto, em projecção; se deve alterar; e as mesmas opperações se devem repetir, até que as sommas dos segmentos de huma parte da linha, dita de inclinação; se jas iguaes precisamente ás da outra parte.

Effeituado isto, a grandeza do volume mergulhado, denotada por A na expressão  $W \times \frac{\overline{bA}}{\overline{V}}$  — ds, será conhecida, e a grandeza de cada segmento individual NXP nxp, e IX 1xw, &c. será também sabida. A quantidade bA, se achará na seguinte maneira. A área PXNTP, e o seu centro de gravidade d se determina o pe-

los methodos de aproximação. Pelo ponto d tire-se dc perpendicular á linha horizontal PX; Xc (\*) será a distancia do centro

de

no, e coseno do dito arco: para obter a sua área por aproximação, 5 ordenadas, equidistantes, são dadas: isto he, 1.a ordenada = rayo = 8:  $z.a = \sqrt{63}$ :  $3.a = \sqrt{60}$ :  $4.a = \sqrt{55}$ :  $5.a = \sqrt{48}$ 

Area aproximada . . . . . . . Idem por Chapman

Por Stirling . . . 30,61153 . . . . 30,61131 Area correcta . . . 30,61156 . . . . 30,61156

Erro de aproximação — 00003 . . . . — 00025

O mesmo methodo, porque as áreas das curvas se achao por aproximação, se deve applicar com igual exactidao, e determinar o solido contido no espaço, e 2 posição do centro de gravidade.

(\*) A resolução dos Problemas por construcção geometrica, tem sido pouco praticada, desde que, os Methodos Analyticos, se adoptáras, pela invenção dos logarithmos, e outras sacilidades; as soluções dos casos difficultosos, algumas

de gravidade d ao ponto X, estimado na direcção da linha horizontal PX.

As mesmas operações applicadas à área xptn haverao de dar a distancia ex, do centro de gravidade da área xptn, ao ponto x, estimada na direcção da linha horizontal px; o meio das duas distancias, achado assim, será a distancia do centro de gravidade do segmento solido xpn xpn, à linha x, (estimada, na direcção da linha horizontal xp, ou xp,) com hum gráo de exactidao, inteiramente satisfactorio, para esta aproximação.

in-

The second of the second of the second

vezes fe obtem com exactida í sufficiente pela construcção, o que viria a ser muito complicado por outro qualquer methodo: no exemplo actual depois de se determinar a área PTNP, e o seu centro de gravidade: a posição do centro de gravidade d da área inteira XNTP, e o comprimento da linha X, se póde sacilmente determinar, pelo methodo de construcção: se a linha PN se divide em duas iguaes no ponto C, o centro de gravidade do triangulo PXN cahirá á distancia de  $\frac{1}{3}$  X contando do ponto C: o centro de gravidade do triangulo PXN, sendo assim determinado por construcção com exactida o geometrica, segue-se, que o centro de gravidade da área inteira PXNTP, que he o centro commum de gravidade das áreas PXN, e PNTP, se póde determinar com grande presessão.

<sup>(\*)</sup> Pag. 61.

inclinação, fe poderá determinar pelos methodos que temos re-

Seria improprio, entrar em mais miudo detalhe sobre este assumpto, em huma dissertação, que não he adscripta unicamente á practica da architectura naval. Pelo que temos dito he evidente, que se póde determinar a estabilidade dos vasos, para quaesquer angulos de inclinação, com que elles se desviem da posiçao de equilibrio; como tambem quando os angulos forem muito pequenos. Em ambos os casos, he necessario que a posição do centro de gravidade do navio, e o da parte mergulhada, (quando o navio fluctûa na posição vertical) seja conhecida; são necessarios em ambos os casos, methodos prácticos de medir, para obter estes dous pontos. Quando os angulos de inclinação forem muito pequenos, para achar a estabilidade do navio, he necessario medir as ordenadas, (\*) fuccessivas, das larguras do navio, em livel com a secçao d'agua; e quando os angulos de depressao nao sao limitados á dita condição, mas sim considerados como sendo de certa grandeza, as medidas que se requerem, sao mais complicadas; mas nem por isso sujeitas a mais erros, na execuçao, do que no primeiro caso, em que os angulos se considerao desvanecentes.

Os theoremas fundados na condição, de serem desvanecentes os angulos de inclinação, satisfazem completamente aos principios, em que se funda a estabilidade do navio, quando elle adorna por hum angulo muito pequeno, ou desvanecente; elles aliàs determinao tambem quando os navios, ou outros vasos sluctuao no estado permanente de huma dada posição de equilibrio; ou hao de revirar, e emborcar-se; mas esta, apenas, pode ser huma condição, que saça objecto a respeito dos navios, porque estes são construidos de maneira, que suctuao, ou bóyao em huma posição vertical de equilibrio; inda antes de terem o lastro, ou a carga dentro.

Mr. Rome na sua estimavel Obra de Architectura Naval; que tem por titulo: L'Art de la Marine, publicada em París,

no

<sup>(\*)</sup> Chapman Cap. I. Clairbois Architect. Nav. Part. II. Soct. I.

no anno de 1787, refere (pag. 106.) que o navio de linha de 74, chamado o Scipiao, que foi lançado do estaleiro ao mar em Rochesort, no anno de 1779, logo que nadou no seu sundo competente, se levantou huma suspeita, de que era salto de estabilidade; para fazer a prova disto, se tirou a artilharia de hum bordo, e se passou toda para o outro; em consequencia, o navio adornou, 13 pollegadas (provavelmente tomada a medida na maior largura dos lados do navio) ajuntando o pezo dos homens correspondentes para a mesma bórda, a altura do adornamento chegou a 24 pollegadas.

E sendo este hum gráo de instabilidade, que he o maximo, que se póde admittir em hum navio de guerra, o navio se determinou sicar dentro do porto; até que se remediasse de algum modo o deseito, que se acabava de descobrir.

Mr. Rome continua a referir as differentes opiniões dos Engenheiros constructores, sobre a causa da imperfeiçad do navio, e o remedio com que se intentou corrigir. O primeiro Constructor, que soi mandado de París para Rochesort, para dirigir as medidas, que se deviad tomar nesta occasiad, e para corrigir salta semelhante, que podesse haver nos dous navios de guerra, o Hercules, e o Plutad, soi de parecer que a estabilidade do navio Scipiad se augmentaria o preciso, alterando a qualidade, e arrumaçad do lastro. O lastro original do Scipiad sóra de 84 toneladas de ferro, e 100 toneladas de pedra; segundo o novo arranjo do primeiro Constructor, o lastro soi composto de 198 toneladas de ferro, e 122 de pedra.

Mas como hum navio de guerra, nao admitte huma tal alteração no total deslocamento, ou volume mergulhado, que possa compensar hum accrescimo de 136 toneladas, no pezo do lastro, a quantidade de agua, com que o navio soi favorecido se diminuio pelo pezo de 136 toneladas.

Esta alteração teve necessariamente o seu esfeito de abaixar o centro de gravidade do navio, e por tanto o de augmentar a sua estabilidade; mas a final este augmento não soi sufficiente, tendo sido a diminuição do adornamento, contado no lado do navio, sómente de 4 pollegadas. Depois destas, e outras inuteis tentativas, o deseito, ou a falta de estabilidade, soi remediado applicando-

fe-lhe huma cinta, ou embono de madeiras leves ao costado exterior do navio, de hum pé até quatro pollegadas de grosso, extendendo-se por toda a linha d'agua, e a 10 pés para baixo della.

Este facto mostra que a theoria da estabilidade, limitada aos casos, em que os angulos de inclinação, ou adornamento são muito pequenos, não se póde adoptar como sufficiente para determinar a estabilidade requerida dos navios, conforme a pratica da navegação.

Deve suppor-se que o pezo, e dimensões de cada parte deste navio, forao exactamente conhecidas dos constructores; inda que observamos, que a instabilidade, nao foi certamente determinada, mas sómente suspeitada existir, quando o navio a primeira vez se poz em nado; e depois de ter sido descoberto este deseito pela experiencia, que acabamos de referir; a causa se procurou, mas em vao, e o remedio se achou depois de tempo, mais por acaso, do que por principios, e conhecimentos; cuja applicação o dirigisse.

Parece permittido, suppor, que se as regras para determinar a estabilidade correspondente à quaesquer angulos de adornamento, ou inclinação do navio, do modo que praticamos (paginas 65.), e se tem demonstrado (paginas 28.), se applicassem á questao do presente caso, elles teriao descoberto que hum erro nas fôrmas (\*) dadas, para os lados do navio, fôra a causa da falta de estabilidade, e teriao suggerido a emenda conveniente.

A força de estabilidade, pela qual os navios, quando saó inclinados ao redor do eixo maior por differentes angulos, que os desviao da posição do equilibrio, solicitad o tornar a ganhar esta posição, se deve considerar em dous pontos de vista a respeito do movimento dos navios no mar.

I.º

<sup>(\*)</sup> Mr. Rome observou (pag. 108), que a falta de estabilidade no Scipiao, nao soi occasionada por falta de largura na linha d'agua, pois que outros navios da mesma sorça, como o Magnisico, o Sceptro, o Minotauro, o Intrepido, cujas larguras erao as mesmas, ou inda menos, que a do Scipiao, por diao com o seu pano perseitamente bema

1.º A respeito da resistencia, pela qual se saz opposição a huma força, que tende a inclinar o navio, por exemplo, a do vento; em cujo caso a estabilidade do navio, e o impulso do vento constituem huma especie de equilibrio, por tanto tempo, quanto o vento continua na mesma intensas.

2.º A força de estabilidade, se deve considerar, como actuando no navio, para o restituir á sua posição vertical, depois que cessa a força, pela qual elle soi inclinado, ou lançado á banda; o navio sendo continuamente impellido, pela força de estabilidade se revolve ao redor de hum eixo horizontal, que passa pelo centro de gravidade com huma velocidade accelerada, até, que chega á posição vertical; e depois com huma velocidade continuamente retardada, até chegar á maxima inclinação no lado opposto.

Este jogar do navio com acceleração alternada, pela retardação da velocidade angular, evidentemente depende da força, pela qual o movimento angular he gerado; isto he da força de estabilidade, e da sua variação, correspondendo a differentes distancias, em que o navio está, da sua posição vertical; deste motivo resulta huma das principaes difficuldades na practica da Architectura naval; isto he, dar ao navio, hum gráo sufficiente de estabilidade, e ao mesmo tempo evitar os inconvenientes, que provem de huma velocidade angular de rotação, que cresce, e diminue com tanta rapidez.

He certo que a força de estabilidade, pelo que pertence á sua variação depende, maiormente da figura dada aos lados, ou costados do navio, que admittem construir-se de maneira que, (attentas as mais circunstancias) a força se accelere mais, ou menos até o seu limite.

Das questões antecedentes observamos, que os corpos fluctuantes, durante a sua inclinação, desde o, até 90.°, passao por huma posição de equilibrio, na qual a força de estabilidade se torna desvanecente: nos outros corpos nao tem lugar o limite desta especie; differença, que depende parte das suas fôrmas, e parte da disposição dos centros de gravidade dos solidos, e da dos volumes mergulhados. Seria mais completo, considerar em geral os esfeitos produzidos no movimento dos navios, pelas dis-

ferentes proporções da fua estabilidade, quando elles recebem huma inclinação, ao redor do seu eixo neaior. Se o navio fosse de huma fórma (\*) cylindrica, fluctuante com o seu cixo horizontal, as secções verticaes à este eixo, ou por outros termos, os planos, que passarem pelas perpendiculais ao dito eixo, serao necessariamente circulos iguaes: Suppondo, que o centro de gravidade deste cylindro he situado tóra do eixo, hum tal navio fluctuará no estado permanente, tendo o seu centro de gravidade, e o centro da fecçao, que passa por elle, na mesma linha vertical; e se hum semelhante navio for desviado da sua posiçao vertical, por huma força externa, elle será impelido em sentido contrario, pela força da estabilidade; a qual cresce exactamente na razao do feno do angulo de inclinação: he manifesto, por tanto que hum navio desta descripção, durante a sua inclinação, por dar a borda, não póde chegar a hum limite, em que a força de estabilidade desvaneça (\*\*) ao contrario deve continuamente crescer, até que a inclinação chegue a 90.º, onde será a dita força de estabilidade maior, que em outro qualquer angulo.

Convem agora confiderar outro caso: Supponhamos, que a figura do navio he hum parallelepipedo rectangulo, fluctuante no estado permanente de equilibrio; com huma das superficies planas para cima; quando este solido for inclinado á roda do seu eixo maior, por hum angulo de 45.º gráos, a estabilidade será desvanecente, e a mais pequena inclinação, que exceder esta, daqui para diante, fará revirar o solido; neste caso como o vaso he inclinado gradualmente, sóra da possição vertical, a estabilidade primeiramente se augmentará, e depois diminuirá; differentemente da variação de estabilidade, no caso antecedente, quando o vaso soi supposto, ser de figura cylindrica. Aliàs os navios são construidos de maneira, que

\_\_\_\_

<sup>(\*)</sup> Bem se vê que he hum caso de hypothese para clareza do assumpto.

<sup>(\*\*)</sup> Por ser objecto da Architectura naval supprir com a força da estabilidade de sluctuação este caso da maxima inclinação.

durante huma inclinação de 0°, até 90.°, não passao por posição alguma de equilibrio; inda que parece razão suppor, que n'alguns navios, a estabilidade se augmenta com a inclinação, até hum certo ponto, e que depois diminue quando o angulo passa a mais; quando hum navio tal, for inclinado além do limite, em que a estabilidade he hum maximo, entao a confequencia seguinte terá lugar necessariamente; (se a velocidade angular for consideravel, a rotação, ou rolo do navio, se extenderá a alargar os angulos de inclinação;) porque quando a estabilidade he mais, e mais diminuida, como se augmentao entao os angulos de inclinação, mais tempo he preciso para a força diminuida da estabilidade obrar na reacção, contra a massa ponderosa do navio, a sim de o restituir á posição vertical.

He certo que o angulo, assim como a celeridade, ou retardamento da rotação do navio, dependem de outros elementos; como vem a ser na estabilidade, particularmente do pezo, e guinda dos mastros, tamanho das velas, e arrumação do lastro e da carga; mas comparando os balanços do mesmo navio, por differentes arcos, estes elementos são os mesmos no em quanto que, a força de estabilidade he alterada continuamente, segundo os angulos de inclinação se augmentado, ou se diminuem.

Estes balanços alternados do navio em rotação de bombordo, a estibordo, se tem considerado como analogos ás oscillações de hum pendulo, e a sim de reduzir a huma especie de medida esta qualidade tao essencial dos navios.

Mr. Bouguer, e outros propoem achar hum pendulo, que feja isóchrono com as oscillações de hum navio. Este problema involve ambas estas condições, que tanto o pendulo, como o mesmo navio hajas de vibrar, ou oscillar por arcos, extremamente pequenos; porque de outra maneira falha a anologia inteiramente: nas podendo hum corpo oscillante descrever arcos desiguaes em tempos iguaes, sem que seja impellido por sorças, que sas oscillações de hum navio vibrando em differentes angulos

U

finitos, evidentemente nao sao isochronas humas com outras, porque a força de estabilidade varía em razao muito differente da das distancias ao ponto sixo; nao pódem ser isochronas com hum pendulo estas oscillações, sem que os arcos de vibração sejao de grandeza desvanecente, em cujo caso a força de estabilidade, sendo na razao directa dos angulos do assastamento da posição vertical, tem acção de produzir huma igualdade nos tempos da oscillação: o achar hum pendulo, que saça as oscillações em pequenos arcos, e isochronas ás oscillações de hum navio, debaixo destas restricções, he hum problema, que se póde resolver com sufficiente exactidao; mas sem as limitações mencionadas, he huma questao sem as condições necessarias.

Mr. Bouguer (\*) no seu Capitulo que tem por titulo: que les oscillations sont Isochrones, nao saz mençao expressa destas limitações; (mas nós concedemos como provavel, que elle implicitamente assim concebeo.)

Das razões assignadas, parece seguir-se, que a sim de se formar huma opiniao satisfactoria das qualidades, e costumes de hum navio no mar, como dependentes do plano da sua construcção, se deveriao determinar as forças da sua estabilidade em differentes angulos de inclinação, desde o o, até o maximo limite; especialmente a medida da maxima estabilidade, e o angulo de adornamento, em que ella tem lugar.

Nestas notas geraes a resistencia da agua, nao tem sido considerada; a qual necessariamente tem algum esseito para retardar as oscillações do navio, e inda mais nos arcos maiores, do que nos menores: deve-se além disto observar, que a resistencia no balanço dos navios, he de muito disferente especie, daquella que se oppoem ao seu movimento progressivo, pela agua; em cujo caso (\*\*) o volume do sluido (proporcional á

gran-

<sup>(\*)</sup> Lib. I. Sect. III. Cap. VII.

<sup>(\*\*)</sup> Entende-se no movimento progressivo, ou para vante.

grandeza, e á velocidade do vaso,) he inteiramente deslocado, durante o seu movimento: no em tanto que, nos balanços do navio, ou movimento de rotação delle, huma muito menor quantidade de agua soffre deslocamento, por esseito das oscillações, e que em consequencia ha menos retardamento por este motivo.

Outra observação occorre por este motivo. A total estabilidade de hum navio se tem demonstrado consistir no aggregado das estabilidades de muitas secções verticaes, nas quaes se póde dividir. Deve suppor-se que o navio se inclinou ao redor do seu eixo maior, por hum angulo dado, e que o navio se restitue pelo mesmo angulo de inclinação pela força de estabilidade: Se as forças, que resultao das differentes secções não pódem actuar, nas devidas proporções de cada lado do centro de gravidade, a respeito do eixo maior, o navio não tornará á sua posição de equilibrio, revolvendo-se ao redor do eixo maior; mas inclinar-se-ha ao redor de varias linhas horizontaes, e successivas entre os eixos maior, e menor; circunstancia, que deve produzir movimentos, e impulsos irregulares, a que hum navio bem construido não está alias sujeito.

A theoria da Estatica, e da Mechanica soi, segundo julgo, primeiramente applicada á construção, e governo do navio, pelo sim do Seculo passado, em huma Obra intitulada: Theoria da Construção dos Navios, pelo Padre Paulo Hoste, impressa em Lyao no anno de 1696. Diversos Mathematicos de primeira Ordem, tratárao depois este difficil objecto, particularmente Joao Bernulli, Bouguer, e o excellente Mr. Euler, cujo Tractado intitulado: Theorie complette de la Construction do Manaeuvre des Vaisseaux, he huma Obra, que corresponde ao título; totalmente Theorica. Nesta bem trabalhada composição, o Author não sómente deligenciou explanar as leis complicadas, que influem no movimento dos navios no mar, mas procedeo a investigar sobre os dados, que offerece hum tal assumpto; as dimensões, e a posição das partes mais esfenciaes do navio, que concorrem para lhes dar qualquer vanta-

gem possivel, na prática da navegaças. Diversas questoes foras suggeridas pela lcitura destas Obras Theoricas.

- 1.º Quaes das proporções, e disposições das partes do navio, que resultad da Theoria se achad concordar, ou discrepar das que até entad se achavad estabelecidas na practica da Architectura Naval.
- 2.º Das que se achaó em discrepancia, que opiniaó adequada, e satisfactoria haveria para determinar as vantagens, que resultaó da adherencia ás prácticas antecedentes de construcçaó, comparadas, com as que saó deduzidas da Theorica; e sinalmente se algumas sórmas de vasos, disposições de partes, ou outras variedades de construcção se descobririaó, considerando este assumpto em huma vista Theorica; e em que gráo estas invenções se achariaó vantajosas, quando se applicassem á Practica.

A Theoria, inda sem fallar (\*) nos principios geometricos, pelos quaes se obtiverad as sormas dos navios, e a disposiçad das suas partes mais essenciaes se póde considerar como tendo duas relações com a Architectura Naval:

- \*1.2 A que depende de poucas leis de mechanica, he o assumpto, de que tratamos nas observações antecedentes transecentemente:
  - 2.4 Que he a practica da Architectura Naval que em muitas par-

<sup>(\*)</sup> Tractados practicos da conftrucção dos navios, forao publicados por varios Authores, particularmente por Mr. Clairbois, Rome, e Chapman. Nestas uteis Obras a Theoria se applica por incidente, para explanar, e illustrar os principios da Architectura Naval; mas em nenhum destes volumes se achao as razões, e principios, como nestas minhas indagações, se ampliao pelos quaes a construcção dos navios, sundada na Theorica, se sujeitou a hum exame practico, durante as mesmas viagens. Mr. Chapman (paginas 79.) da sua Obra, (Edição de Pariz) exprime as proporções, e disposições das partes do navio, por quantidades Algebricas, as quaes com tudo, não se pódem equivocar com as deducções da Theoria; porque o Author não apontou modo algum de investigação, ou encadeamento de discursos, pelos: quaes estas expressões podessem ter sido deduzidas dos principios Mechanicos.

tes do mundo, he dirigida por huma especie de Theoria, ou regra Systematica, que os individuos se formárao para si mesmo, tirada fó da experiencia, e da observação: ella he fundada nos conhecimentos experimentaes da construcção naval, que forao transmittidos de tempos precedentes e combinados com os mais recentes adiantamentos; e incluem em si quaesquer inventos de industria, e habilidade, applicaveis a varias machinas, que se empregao na construcção, e governo dos navios; pela repetida obfervação nas fôrmas, proporções, e aparelho dos navios, e pela attenção aos feus costumes, quando navegão no alto mar; os defeitos forao remediados, as boas qualidades augmentadas, e as regras de práctica por gráos estabelecidas, conforme os principios, bem entendidos; sem maior soccorro de theorias de Mechanica, Statica, e Geometria, em que semelhantes principios sao fundados: porque neste, como em outros exemplos, he bem sabido, que huma práctica engenhosa ajudada por longa experiencia chega a execuções, que he muito difficil, (ás vezes mesmo impossivel) alcançar pela theoria; por outra parte deve-se conceder, que a pura theoria, pelo que depende das leis do movimento, assumpto das investigações de Mr. Euler, e Bouguer, he de grande importancia para o adiantamento desta Sciencia; porque mediante esta investigação, (tanto quanto o permittiao os dados) as qualidades do navio forao determinadas pelas suas verdadeiras causas, e explanadas pelas leis geraes; no em tanto, que os principios derivados da méra observação, são escaçamente applicaveis, sóra daquelles casos, em que elles foras prácticamente experimentados.

Fossem quaes fossem os meios, porque a Architectura Naval recebeo o seu progressivo adiantamento, parece geralmente convir-se, que a arte de construcçao, no tempo presente chegou a hum gráo de perfeiçao, que excede muito, tudo o que havia deconhecido d'antes, ou de antigos, ou de modernos; inda que he igualmente certo, que alguns principios, (pelos quaes a construcçao dos navios, he essencialmente influida), até agora restao por explanar, e desenvolver.

X

Notao frequentemente os Navegantes, e tambem os Constructores, que algumas alterações, que parecem as mais infignificantes na fórma do navio; na arrumação do lastro, na guinda dos mastros, maior, ou menor, na sua posição mais a vante, ou mais a ré, no seu panno maior, ou menor, vem a madar totalmente os costumes do navio, de máos em bons, e ás avessas.

Ora como estas mudanças nao se pódem attribuir a causas fortuitas, he necessario conceder, que ellas sao consequencias de principios certos, e definidos, posto que em muitos casos incognitos, ou imperfeitamente estimados, por conje-A proporção, e disposição de partes, que fazem produzir bons, ou máos effeitos no andamento dos navios, fao talvez tao intrincadamente combinadas nestes exemplos, que apenas he possivel pela méra observação, por mais que ella seja extensa, e variada, o dar huma razao satisfactoria de mudanças tao remarcaveis: deve-se aliàs saber, que alguns dos dados, em que se funda a theoria da Architectura naval, sendo imperfeitamente conhecidos, particularmente, as leis das diversas resistencias ao movimento do navio (\*) seria arriscado o

<sup>(\*)</sup> As leis das resistencias, que soffrem os córpos movidos no sluido, e que variao na razao duplicada das velocidades do movel, ou por outra expressaó, como os quadrados das velocidades, forao demonstradas por Isaac Newton no Livro II. do seu Principia Mathematica, restringindo-se a condição do caso particular, em que o movimento do corpo he extremamente vagaroso, e o sluido persettamente comprimido. Com estas condições a prestaó, que resiste ao movimento do corpo, he exactamente compensada pela pressad da parte posterior, e por conseguinte a unica força opposta ao movimento do corpo, he sómente a do sluido, o qual he deslocado. no em tanto que, o corpo passa por entre elle : porque a resistencia da fricção, que depende da velocidade do corpo, deve ser em hum sentido Fysico desvanecente, quando o movimento he muito vagaroso. He evidente que a theoria das resistencias, fundada nestes principios, nao se deve applicar á solução dos casos, em que a velocidade he muito augmentada, sem grande cuidado, e circunspecção ; porque pelo augmento da velocidade começão a

confiar em inducções à priori para explanar este assumpto. Estas distinuidades viráo a parecer inda maiores, se considerarmos, que as causas, que influem no movimento dos navios no mar, nao sao independentes, e separadas, mas obrao assim humas nas outras, como tambem immediatamente sobre o movimento do navio: por tanto, se a posição do centro de gravidade he alterada, mudando-se o lastro, ou carga mais para à proa, ou para à poppa, esta alteração terá o esseito de mudar a linha d'agua carregada, e a fôrma da parte mergulhada do

na-

obrar tres differentes forças, das quaes a theoria de Newton nao faz conta; vem a fer a pressaó na parte anterior do corpo, a pressaó na parte posterior, e a resistencia ou fricçao. A pressaó na parte anterior virá a ser huma quantidade constante, e invariavel por tanto tempo, quanto o corpo movel continuar na mesma profundidade. A pressaó da parte posterior dependerá da velocidade do movel, e quando a velocidade he o, esta pressaó será precisamente igual, e opposta á que actúa na parte anterior. E com tudo quando a velocidade do movel he igual áquella, com que o fluido se arroja a encher o espaço que o solido deixou, a pressaó na parte posterior será o, e de consequencia todas as pressos na superficie posterior, correspondentes ais velocidades intermedias, se devem achar entre estes limites. Quando saó lisas as superficies do corpo movel, he de suppor-se, que os esfeites da fricçao nao seraó muito consideraveis.

Esta opiniaó he reprovada, e com assaz de razaó, para todo aquelle, que consultar a relação das experiencias (que se executáraó com todo o cuidado) sobre corpos movidos na agua, se feitas debaixo da direcção da Sociedade do Adiantamento da Architestura Naval, e publicada por ordem da messma Sociedade. Eu examinei estas experiencias com todo o cuidado, e attenção especialmente, as que foraó seitas com os parallelepipedos notados na relação, com as letras A, B, &c., e achei que, posto que as superficies do corpo movel eraó forradas de pranchas muito lisas, a resistencia da fricção soi igual a hum pezo de noventa libras em huma superficie de 258 pés quadrados, quando o corpo se movia com huma velocidade de 8 pés por segundo. Vê-se além disto pelos methodos de calculo, sundados na regra de Newton, para descrever huma parabola que passe por disterentes pontos dados, situados no messmo plano, e applicada ás experiencias a cima referidas, que a resistencia da fricção varia segundo as potencias da velocidade, que se não pódem exprimir, por menor expoente, que dos cubos; vem a ser

navio; por conta do que, a resistencia opposta pela agua; ao movimento do navio, deve necessariamente mudar-se; o centro de gravidade da parte mergulhada será tambem differentemente situado; o que vem a combinar com a alteração do centro de gravidade do navio, e a linha d'agua, para augmentar, ou diminuir a estabilidade do navio; e se deve addicionar, que a inclinação dos mastros, e vélas com o horizonte, e a direcção, em que o vento o impelle, haverão de softrer mudança pela mesma causa.

In-

fe z indica a refistencia da fricçao, e u denota a velocidade, a refistencia requer huma equação da fórma  $z \equiv au + bu^2 + cu^3$ , na qual a, b, c, são quantidades constantes: a força alias de pressão na superficie posterior, he exprimida por huma equação igualmente composta, a estas difficuldades, se ha de accrescentar outra, que he a da resistencia, que varía com a profundidade, do corpo movel, conforme se mostra pelas experiencias relativas a ella. Destas considerações parece manisesto, que as indagações sobre a Architectura naval, fundadas na theoria do movimento, que tenha em conta a resistencia da agua (considerando a velocidade tal qual, usualmente tem os navios velejados), deve involver expressões algebricas tao complicadas, que tornem as foluções muito difficeis; e talvez impossiveis, para deduzir conclusões prácticas de uso: por este modo de considerar o objecto. Euler, e Bouguer, que intentárao applicar a theoria das refistencias á Architectura naval, suppoem a resistencia na razaó duplicada das velocidades; lei esta evidentemente differente daquella, segundo a qual os navios no mar soffrem a resistencia do meio, porque se movem, e hum destes eminentes Authores (\*) receia, que talvez esta theoria nao he tao perseita, que se possa ter constança nella, para determinar o movimento do navio no mar. Nao obstantes os obstaculos, que se offerecem das leis complicadas da resistencia, e da fricçao, os principios geraes que se tem investigado nas obras destes Authores, sao sem dúvida capazes de se applicarem á solução de muitas difficuldades, que occorrem, concernentes ao affumpto da Architectura Naval, e se deve dar o devido desconto para estas forças irregulares, que se nao podem incluir nas soluções theoricas.

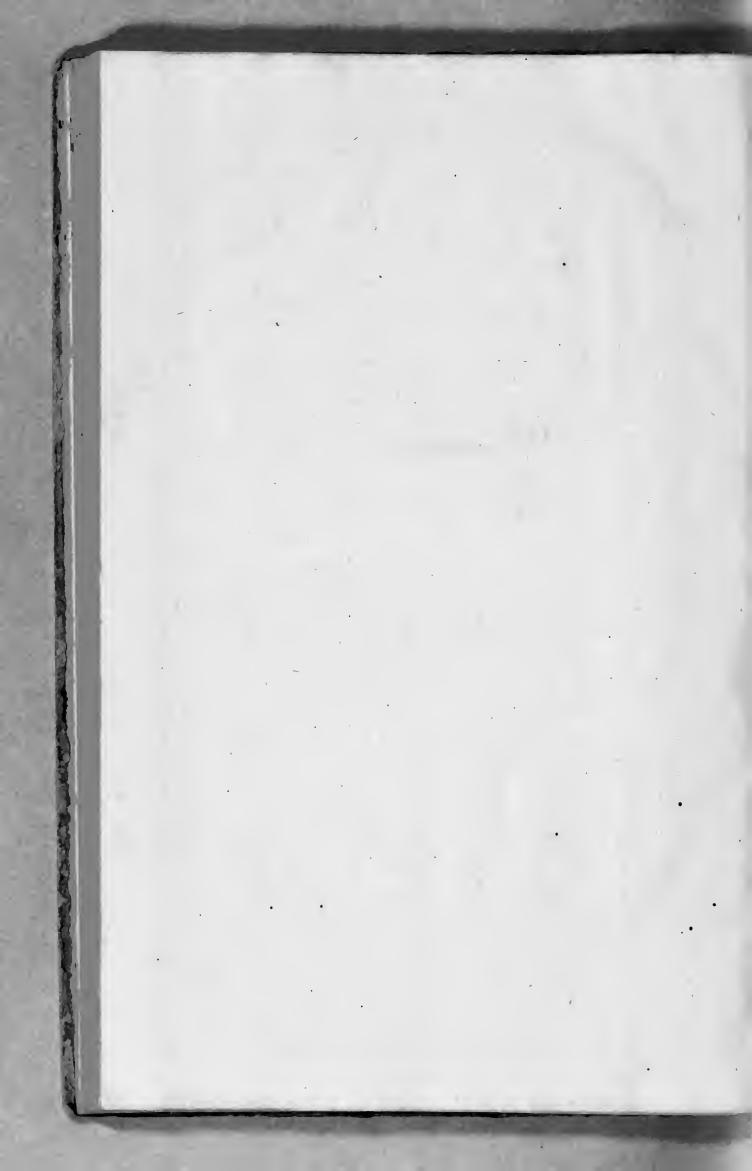
<sup>(\*)</sup> Euler, theorie complette de la construction.

Inda que a Theoria fó, nao he bastante para a solução destas disficuldades, com tudo combinada com as experiencias, e observações, se devem empregar com grande vantajem, provavelmente, nestas indagações. Se as proporções, e dimensões adoptadas na .construcção de certos navios individuaes se obtiverem por medidas Geometricas, e calculos fundados em os mesmos principios, e se fizerem observações sobre elles; as experiencias desta especie, sussicientemente diversificadas, e ampliadas, parece que serao os fundamentos proprios, em que a Theoria se deva fundar para a applicação effectiva de reduzir a systema estas intrincadas, subtís, e ás vezes imperceptiveis causas, que contribuem a communicar o maximo gráo de excellencia aos navios de qualquer especie, e descripção. Porque considerando-se, que a Architectura Naval, he reconhecida como hum ramo de sciencia práctica, cada viagem fórma huma experiencia, ou ao menos huma como serie de experimentos, dos quaes se pódem deduzir verdades uteis, para aperfeiçoar a arte de construcçao; as illações porém desta especie, nao se pódem obter, senao adquirindo hum perfeito conhecimento de todas as proporções, e dimenções de cada huma das partes do navio; e em segundo lugar fazendo, e concordando sufficiente numero de observações das qualidades, e costumes do navio, em todas as variedades de situação, a que hum navio está sujeito na práctica da navegaçaő. (\*)

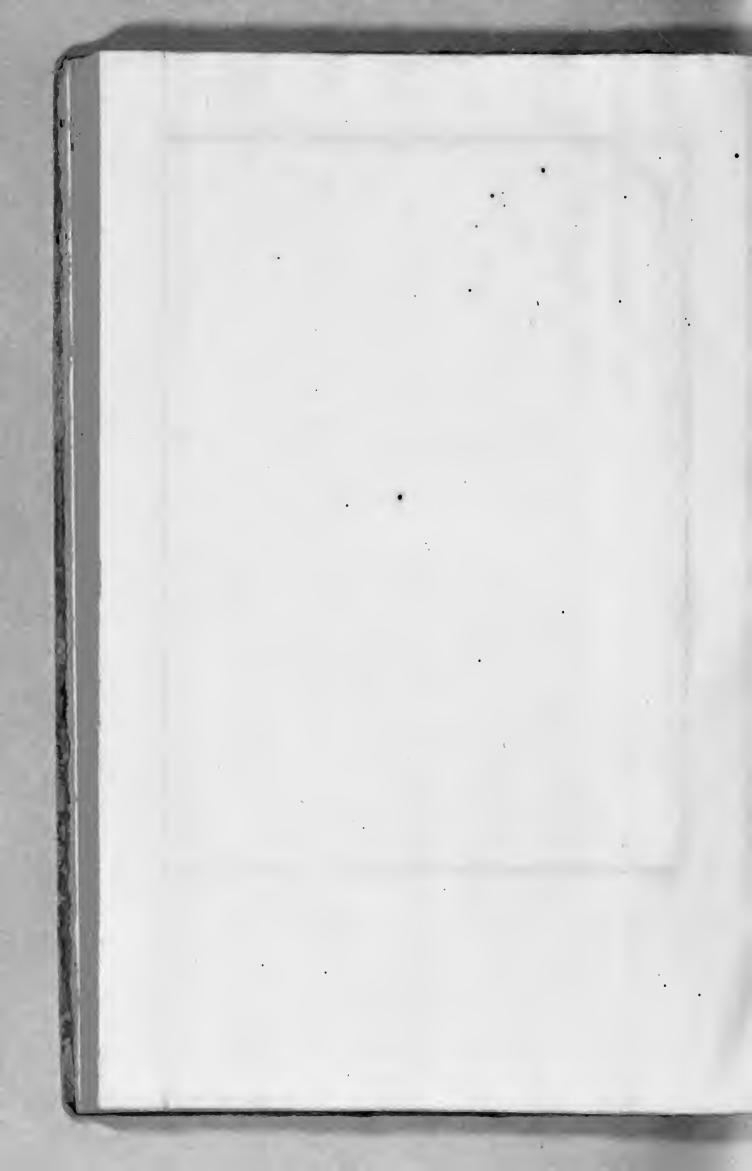
FIM.

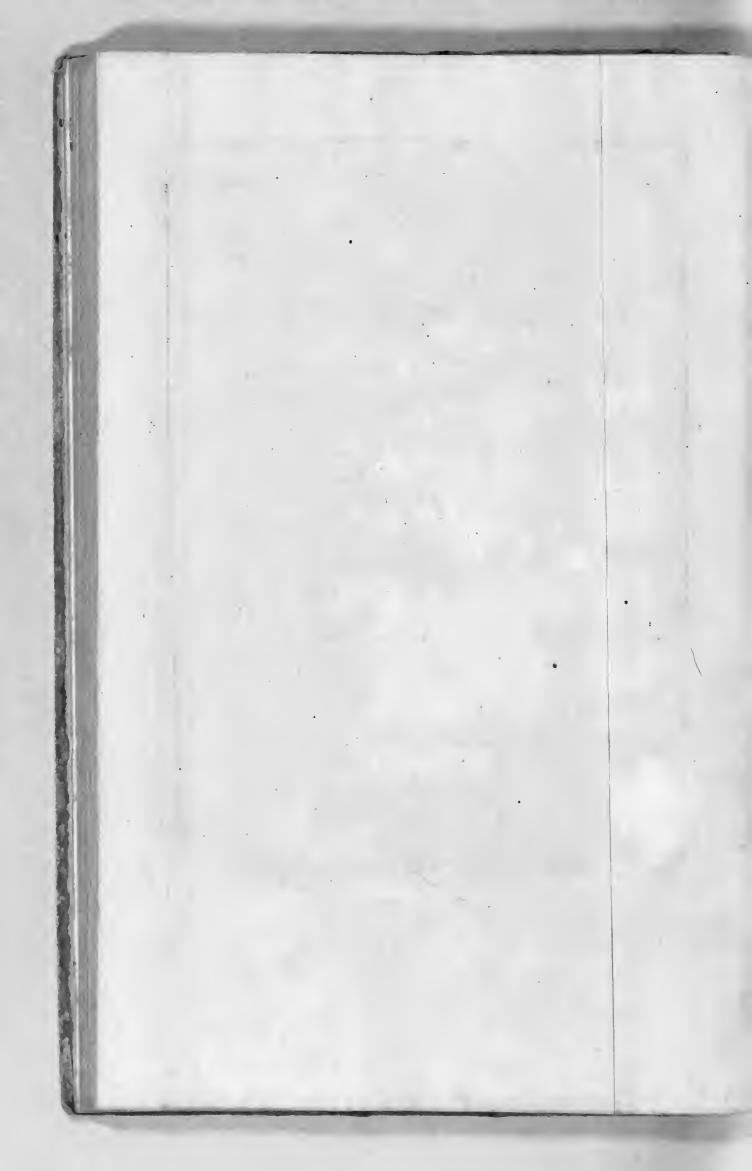
Y

<sup>(\*)</sup> A Academia das Sciencias de Lisboa, tendo proposto premios para os Officiaes de navios, tanto de guerra, como de carga, que descrevessem a historia do seu navio em cada viagem, ajuntando o plano de sua construcção, e da sua linha d'agua carregada, se fez huma digna prova de ter conhecido, que a construcção de hum navio com todas as excellencias, he hum Problema, a que nao basta o os methodos de equações compostas no estado mesmo adiantado, em que se achao, e que dos sactos se formará o complexo geral de principios, de que depende tal objecto.

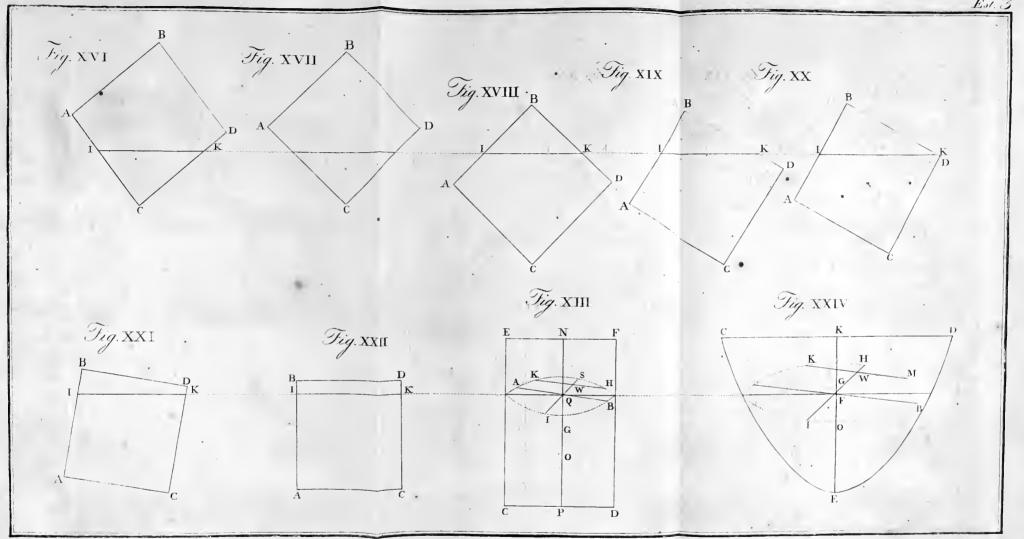


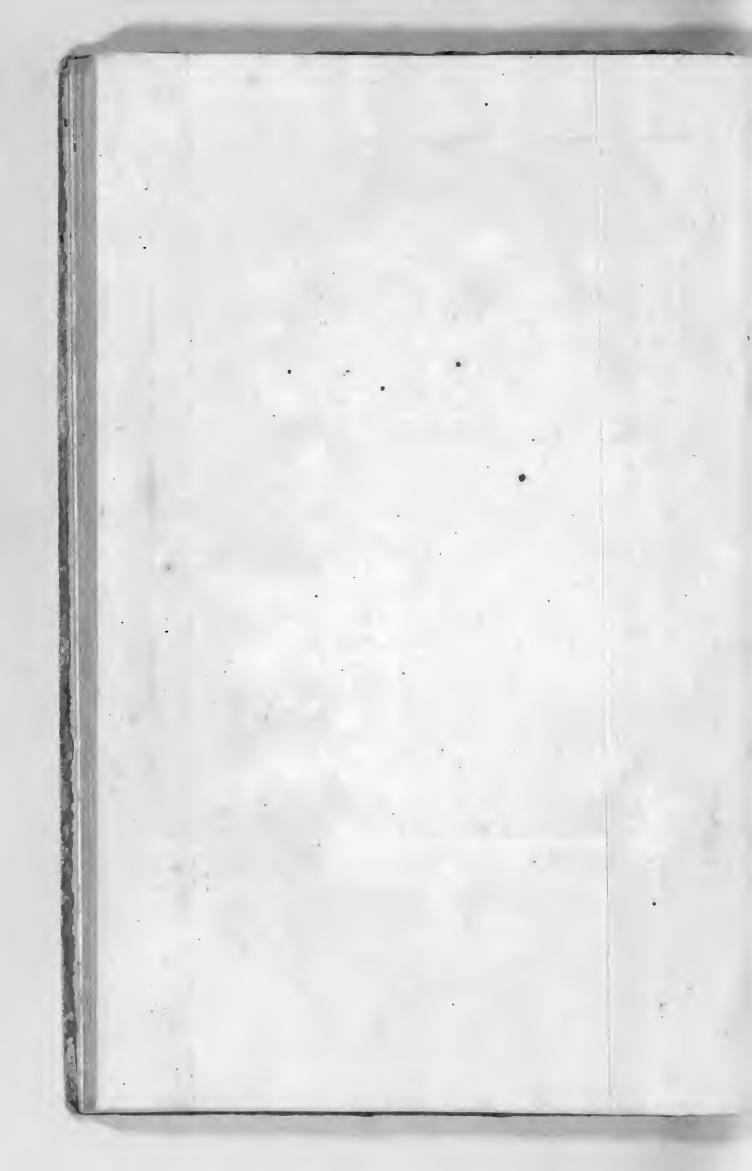


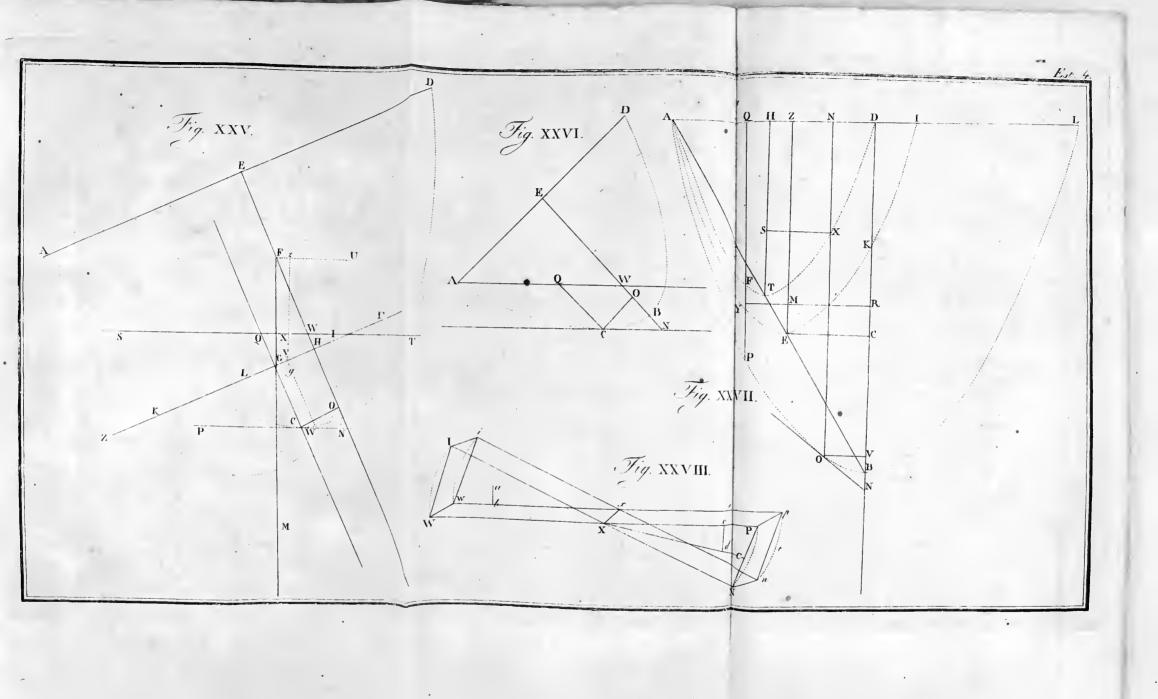




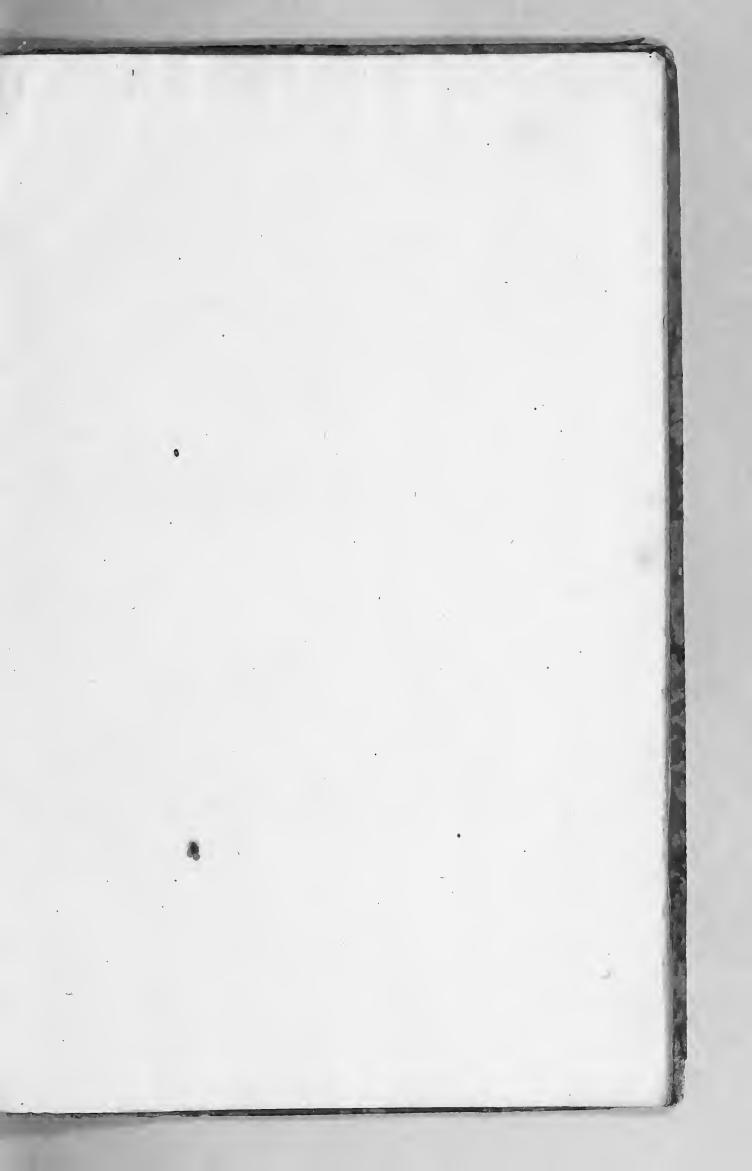












D 798 A 8876 I-SIZE

500

Coll. approximately complete: (31.), 79 p., (1 blands l.) - 474 pts. as called for in Blake I: 293)

At 1/20/92 10/9/...

(91

